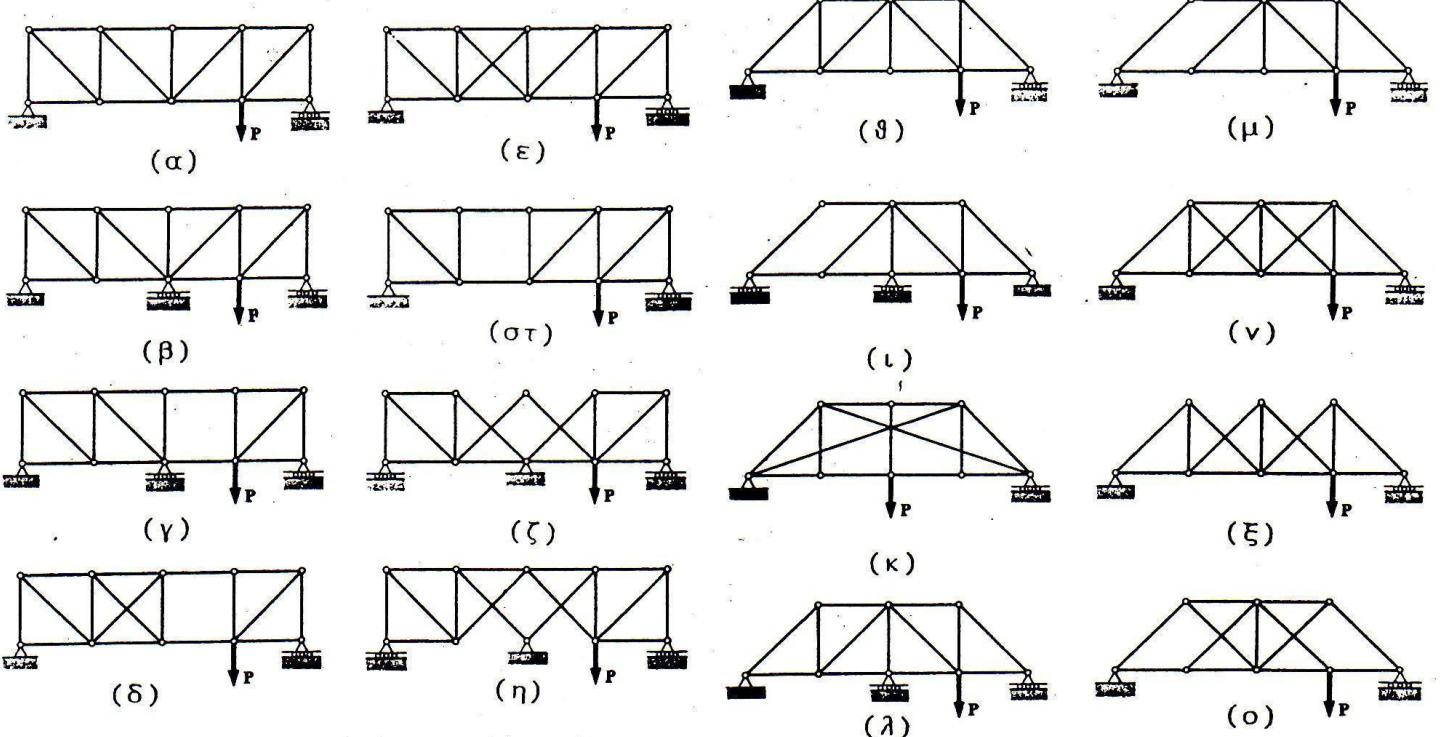
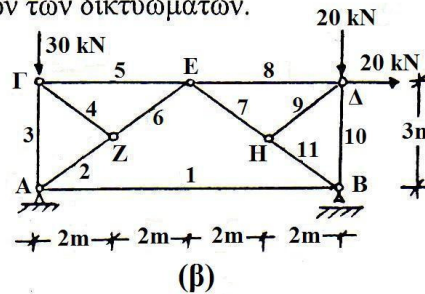
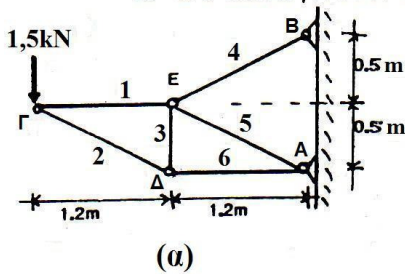


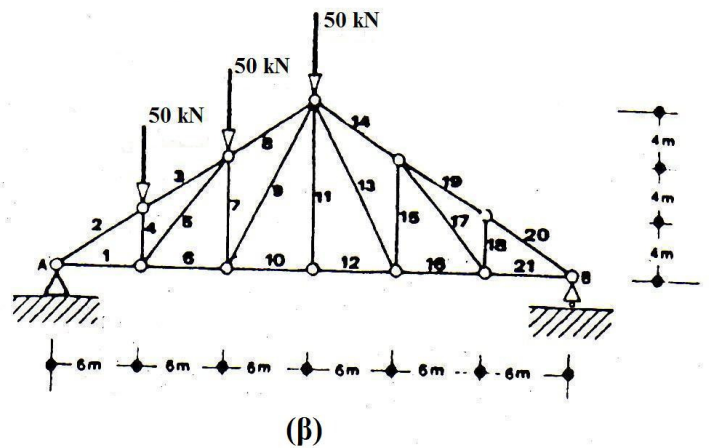
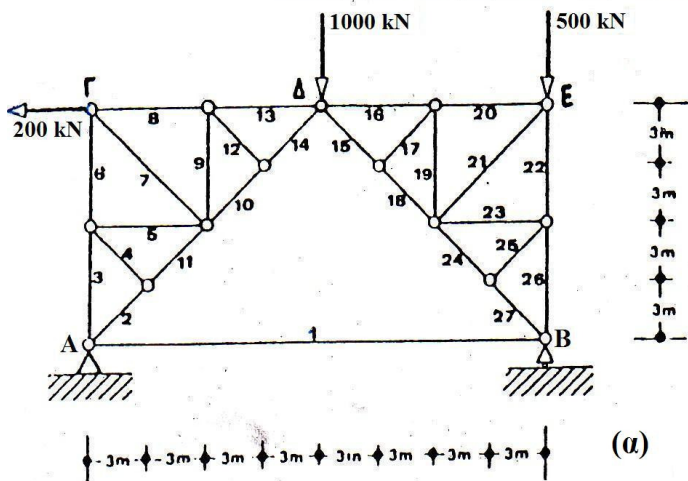
1. Να ελεγχθούν οι παρακάτω φορείς ως προς την στερεότητα και την ισοστατικότητα.



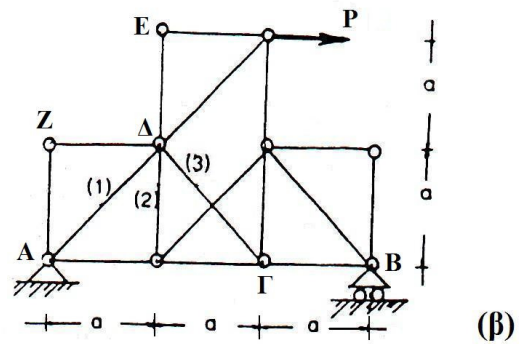
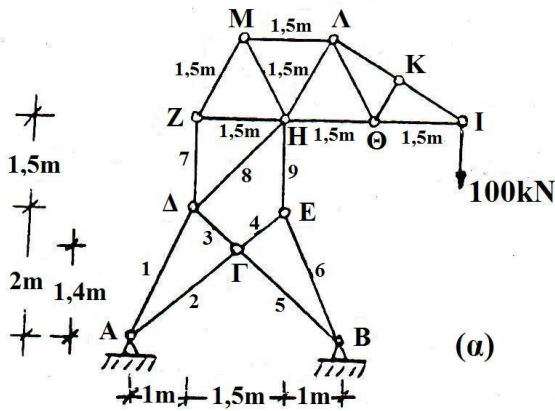
2. Να υπολογισθούν οι τάσεις των ράβδων των δικτυωμάτων.



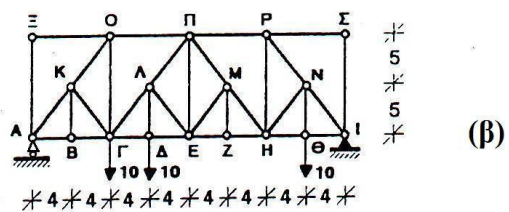
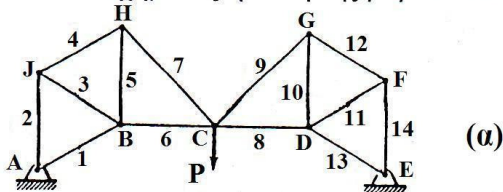
3. Να προσδιορισθούν οι τάσεις των ράβδων 1, 2, 3, 7 και 8 του δικτυώματος (α) καθώς και των ράβδων 7, 9, 13 και 15 του δικτυώματος (β) του σχήματος.



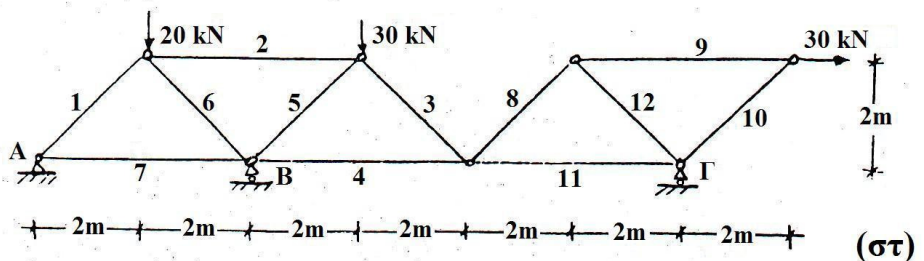
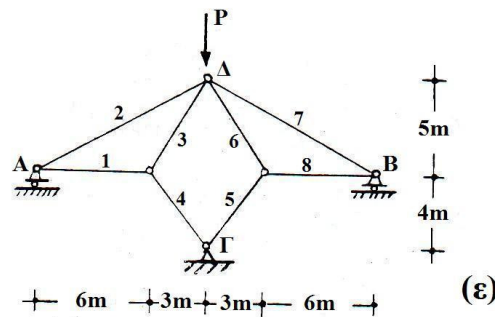
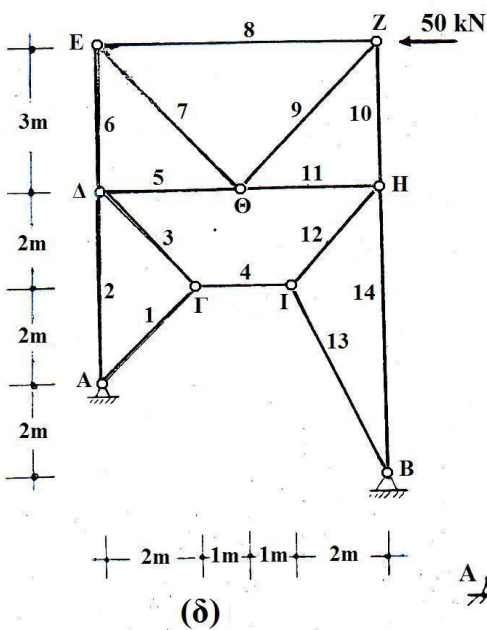
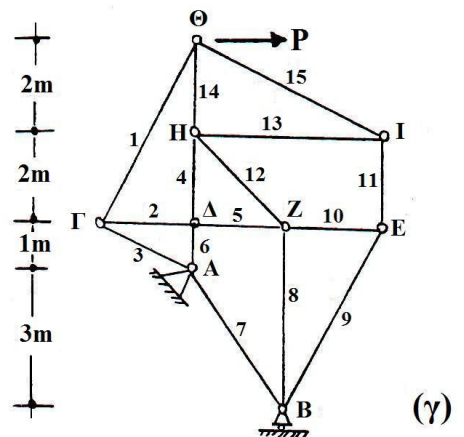
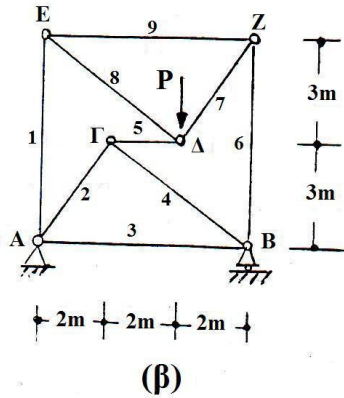
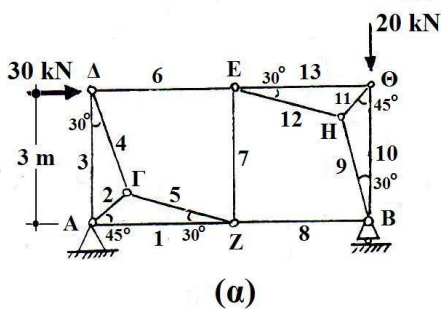
4. Να ελεγχθούν οι φορείς ως προς την ισοστατικότητα και να υπολογισθούν οι τάσεις των ράβδων 1, 2 και 3.



5. Στο δικτύωμα (α) του σχήματος να προσδιορισθούν οι αντιδράσεις στηρίξεως και η τάση της ράβδου GD (όλες οι γωνίες είναι 45° , 60° ή 90°) και στο δικτύωμα (β) του σχήματος η τάση της ράβδου ΛΠ.



6. Να επιλυθούν τα παρακάτω δικτύωματα.



ΛΥΣΕΙΣ

1ο^ο Αθώμα

(α) Ξιφρόματα δώμα: αηός σφρός με ριγυνοί
υπόχων ελχ. αναιτ
Ξιφρόματα φορδα: $v: (2+1=3) = 3$ σφρός φορδα

Ισοστατώματα φορδα: $\overset{17}{p} + \overset{3}{v} = \overset{10}{2k}$ Ισοστατώματα φορδα

(β) Ξιφρόματα δώμα: αηός σφρός ει ριγυνοί
υπόχων ελχ. αναιτ.
Ξιφρόματα φορδα: $v: (2+1+1=4) > 3$ σφρός φορδα

Ισοστατώματα φορδα: $\overset{17}{p} + \overset{4}{v} > \overset{10}{2k}$ υλοστατώματα φορδα

(γ) Ξιφρόματα δώμα: Σωδός και μιχαμοίς $\overset{v'=1}{\swarrow}$ βωθμ. ελωθ
υπόχων ελχ. αναιτ
Ξιφρόματα φορδα: $v: (2+1+1=4) = 3 + 1$ σφρός φορδα

Ισοστατώματα φορδα: $\overset{16}{p} + \overset{4}{v} = \overset{10}{2k}$ Ισοστατώματα φορδα

(δ) Ξιφρόματα δώμα: Σωδός και μιχαμοίς $\overset{v'=1}{\swarrow}$ βωθμ. ελωθ
υπόχων ελχ. αναιτ.
Ξιφρόματα φορδα: $v: (2+1=3) < 3 + 1$ μιχαμοίς

(ε) Στερέωμα δίσκου: στερεός (α) ^{όχι} αγκός / με ζεύγη μορφο
 υποχων ^{επιχ. απαιτ.}
Στερέωμα φασία: $v: (2+1=3) = 3$ στερεός φασία

Ισοστατικότητα φασία: $\overset{18}{p} + \overset{3}{v} > \overset{10}{2k}$ υπερστατικός

(στ) Στερέωμα δίσκου: εἰστος και μηχανικός ^{v'=1} λαθμ. ^{επιχ. απαιτ.} ^{επιχ.}
Στερέωμα φασία: $v: (2+1=3) < 3 + 1$: μηχανικός

(ζ) & (η) Στερέωμα δίσκου: εἰστος και μηχανικός ^{v'=1} λαθμ. ^{επιχ. απαιτ.} ^{επιχ.}
Στερέωμα φασία: $v: (1+2+1=4) = 3 + 1$: στερεός φασία

Ισοστατικότητα φασία: $\overset{16}{p} + \overset{4}{v} = \overset{10}{2k}$ ισοστατικός

(θ) Στερέωμα δίσκου: Αγκός στερεός με ζεύγη μορφο
 υποχων ^{επιχ. απαιτ.}
Στερέωμα φασία: $v: (2+1=3) = 3$ στερεός φασία

Ισοστατικότητα φασία: $\overset{13}{p} + \overset{3}{v} = \overset{8}{2k}$ ισοστατικός

(1) Στερέωμα δένου: σύνδεσος και πυκνωτός $v=1$ βαθ. γ.

Στερέωμα φορέα: $v: (1+1+2=4) = 3+1$; \leftarrow υπόψη επιχ. απαιτ. στερεώ φορέα

Ισοσταθμότητα φορέα: $12 \quad 4 \quad 2.8$
 $p + v = 2k$ ισοσταθμώς φορέα

(κ) Στερέωμα δένου σύνδεσος και 3 στερεώ δένου
 να συνδεσος και δύο ει 2 στερεώ φορέα, αλλά να
 3 στερεώ φορέα να είναι επι κωδός. \leftarrow επιχ. απαιτ.
 πυκνωτός $v=1$ βαθ. γ.

Στερέωμα φορέα: $v: (1+2=3) < 3+1$; υπόψη επιχ. απαιτ. πυκνωτός

(ρ) Στερέωμα δένου: επιχ. απαιτ. $<$ δύο στερεώ ει ριζωμένο

Στερέωμα φορέα: $v: (2+1+1=4) > 3$ υπόψη στερεώ φορέα

Ισοσταθμότητα φορέα: $13 \quad 4 \quad 8$
 $p + v > 2k$ υπερσταθμώς

(μ) Στερέωμα δένου σύνδεσος και πυκνωτός $v=1$ βαθ. γ.

Στερέωμα φορέα: $v: (2+1=3) < 3+1$ υπόψη επιχ. απαιτ. πυκνωτός

(V) Εξέλιξη δίνων εξέλιξ (αξία) ^{όχι} (αξία) _{εξίσταται} ελ ζελμωτό

Εξέλιξη γαρά: $r: (2+1=3) = 3$: σελωσ γαρά

Ισοσταθμότητα γαρά: $\begin{matrix} 15 & 3 & 2.8 \\ p+r & > & 2k \end{matrix}$ υπερσταθμωσ γαρά

(3) Εξέλιξη δίνων: κηλσσ σελωσ ελ ζελμωτό
υπερσταθμωσ _{εξίσταται.}

Εξέλιξη γαρά: $r: (2+1=3) = 3$: σελωσ γαρά

Ισοσταθμότητα γαρά: $\begin{matrix} 13 & 3 & 2.8 \\ p+r & = & 2k \end{matrix}$: Ισοσταθμωσ γαρά

(0) Εξέλιξη δίνων: κηλσσ σελωσ ελ ζελμωτό
υπερσταθμωσ _{εξίσταται.}

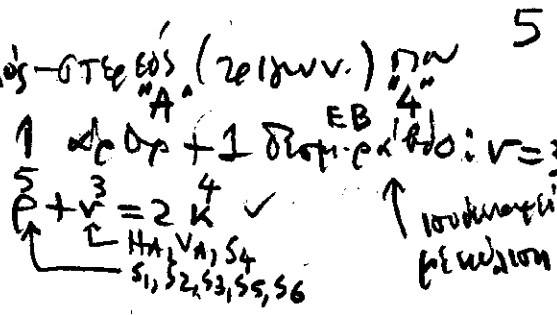
Εξέλιξη γαρά: $r: (2+1=3) = 3$: σελωσ γαρά

Ισοσταθμότητα γαρά: $\begin{matrix} 13 & 3 & 2.8 \\ p+r & = & 2k \end{matrix}$: Ισοσταθμωσ γαρά

2^ο Άσκηση (α) • ΓΔΕ διδύκος αλυσίδας - στερεός (218 μν.) πω 5
 επιρρέεται με 1 αλυσίδα + 1 δίσκο: v=3

→ οριζόντιο φορτίο.

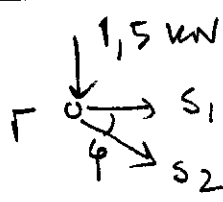
• Ισοσταθμισμένη φορτία:



• Υπάρχει συμπλυσμένη κόμβων

με 2 άγνωστα τάσεις: $\Gamma \rightarrow \Delta \rightarrow E \rightarrow A$

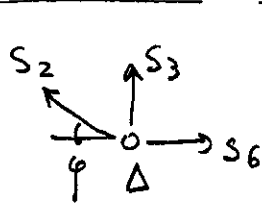
Κόμβος Γ



$$\tan \varphi = \frac{0,5}{1,2} = 0,417 \Rightarrow \begin{cases} \varphi = 22,62^\circ \\ \cos \varphi = 0,923 \\ \sin \varphi = 0,385 \end{cases}$$

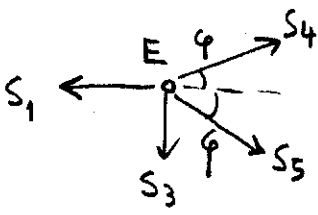
$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow S_1 + 0,923 S_2 = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow -1,5 \text{ μν} - 0,385 S_2 = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} S_1 = 3,596 \text{ μν} \\ S_2 = -3,896 \text{ μν} \end{cases}$$

Κόμβος Δ



$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow -S_2 \cdot 0,923 + S_6 = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow S_2 \cdot 0,385 + S_3 = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} S_6 = S_2 \cdot 0,923 = -3,596 \text{ μν} \\ S_3 = -S_2 \cdot 0,385 = 1,500 \text{ μν} \end{cases}$$

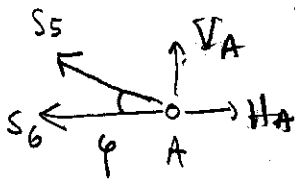
Κόμβος Ε



$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow -S_1 + 0,923 S_4 + 0,923 S_5 = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow -S_3 + 0,385 S_4 - 0,385 S_5 = 0 \end{cases} \Rightarrow$$

$$\begin{cases} S_4 + S_5 = S_1 \cdot 1,083 = 3,894 \\ S_4 - S_5 = S_3 \cdot 2,597 = 3,896 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} S_4 = 3,894 \text{ μν} \\ S_5 = 0 \end{cases}$$

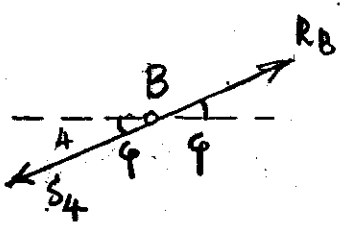
Κόμβος - Επιρρέζα Α



$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow -S_6 - S_5 \cdot 0,923 + H_A = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow S_5 \cdot 0,385 + V_A = 0 \end{cases} \Rightarrow$$

$$\begin{cases} H_A = S_6 + S_5 \cdot 0,923 = -3,60 \text{ μν} \\ V_A = -S_5 \cdot 0,385 = 0 \end{cases}$$

Κόμβος - Επιρρέζα Β



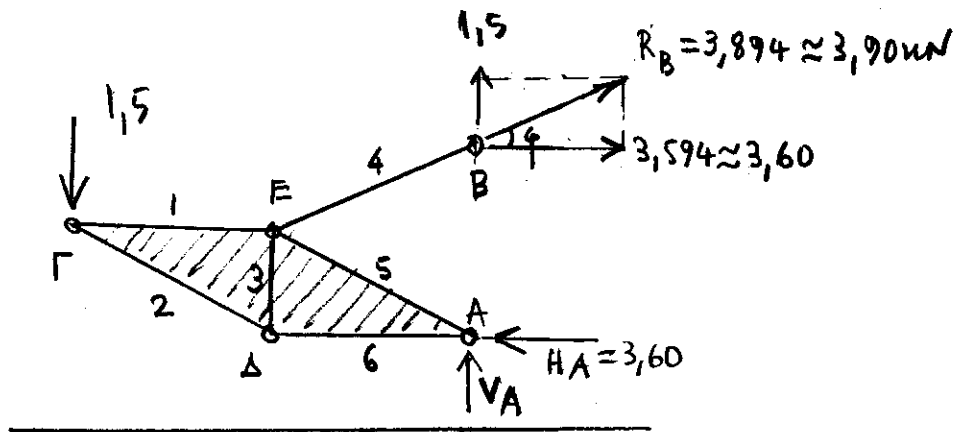
Επιρρέζα ισορρ. κόμβου Β \Rightarrow

RB τον και συνίσταται με την S4

Οι ελάχιστες ισότητες. Δίνουμε να υποψιά ικανοποιήται
απόφαση εφ' όσον ικανοποιείται η ισορροπία όλων

των κόμβων. Πράγματι:

$$\begin{aligned} \rightarrow \sum X_i = 0 & \quad \text{ή} \quad -3,60 + 3,594 = 0 & \quad \text{ικανοποιείται!!} \\ \uparrow \sum Y_i = 0 & \quad \text{ή} \quad -1,5 \text{ kN} + V_A + 3,594 \sin \varphi = 0 & \quad \text{ικανοποιείται!!} \\ \curvearrowleft \sum (M_i)_A = 0 & \quad \text{ή} \quad 2,4 \cdot 1,50 - 1,0 \cdot 3,594 = 0 & \quad \text{ικανοποιείται!!} \end{aligned}$$



2^η Άσκηση: (β) • Δίπλος Σύνδεση και Επέλος (και δύο 6

κλίμακας οργάνως εις περιγραφή, που συνδέονται

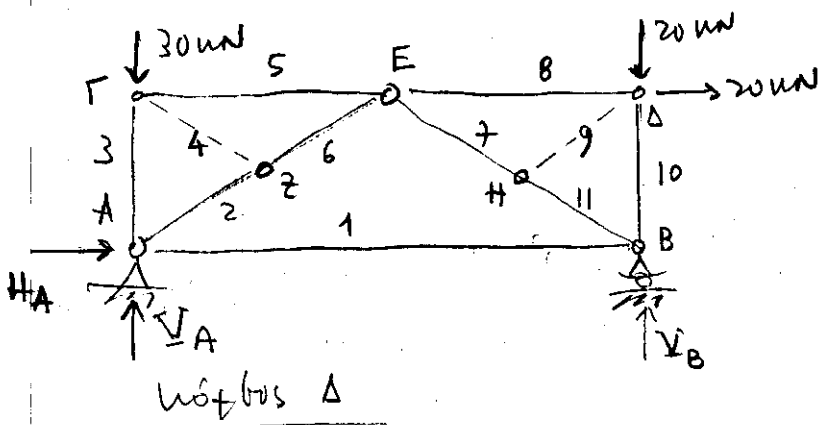
• $v: 2+1=3$

σε 1 κέρμα και 1 τρομμή κέδο. "1"

ισοστατικότητα φορτά: $p + v = 2k$ ισχύει!

• κανόνες κλίμακων τους κέρματους κέρβως z και H:

$S_4 = S_9 = 0, S_2 = S_6, S_7 = S_{11}$



• Τώρα υπάρχει βρεχά δυνάμεις
κέρβως με δύο κέρματους z και H
(A, Γ) → Ε → Β → Α

κέρβως Δ

$\sum X_i = 0 \downarrow -S_8 + 20 = 0 \rightarrow S_8 = 20 \text{ kN}$ (εφ.)
 $\sum Y_i = 0 \uparrow -20 - S_{10} = 0 \rightarrow S_{10} = -20 \text{ kN}$ (θ)

κέρβως Γ

$\sum X_i = 0 \downarrow S_5 = 0$
 $\sum Y_i = 0 \uparrow -30 - S_3 = 0 \Rightarrow S_3 = -30 \text{ kN}$ (θ)

κέρβως Ε

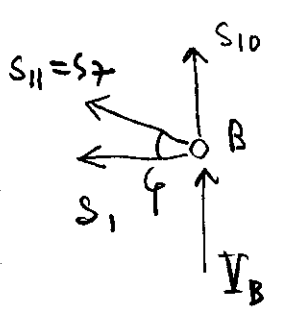
$\tan \varphi = \frac{1,5}{2} = 0,75 \Rightarrow \begin{cases} \varphi = 36,87^\circ \\ \cos \varphi = 0,8 \\ \sin \varphi = 0,6 \end{cases}$

$\sum X_i = 0 \downarrow -S_6 \cdot 0,8 + S_7 \cdot 0,8 + S_8 = 0$
 $\sum Y_i = 0 \uparrow -S_6 \cdot 0,6 - S_7 \cdot 0,6 = 0$

$\Rightarrow \begin{cases} S_6 = 12,5 \text{ kN} \\ S_7 = -12,5 \text{ kN} \end{cases}$ (εφ.)

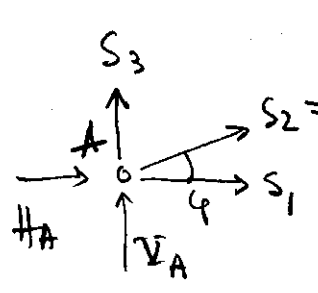
∴

κόμβος B



$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow -S_1 - S_7 \cdot 0,8 = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow S_{10} + S_7 \cdot 0,6 + V_B = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} S_1 = 10 \text{ kN} \\ V_B = 22,50 \text{ kN} \end{cases}$$

κόμβος A



$$\begin{cases} \sum X_i = 0 \Rightarrow H_A + S_1 + S_2 \cdot 0,8 = 0 \\ \sum Y_i = 0 \Rightarrow V_A + S_3 + S_2 \cdot 0,6 = 0 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} H_A = -20 \text{ kN} \\ V_A = 22,5 \text{ kN} \end{cases}$$

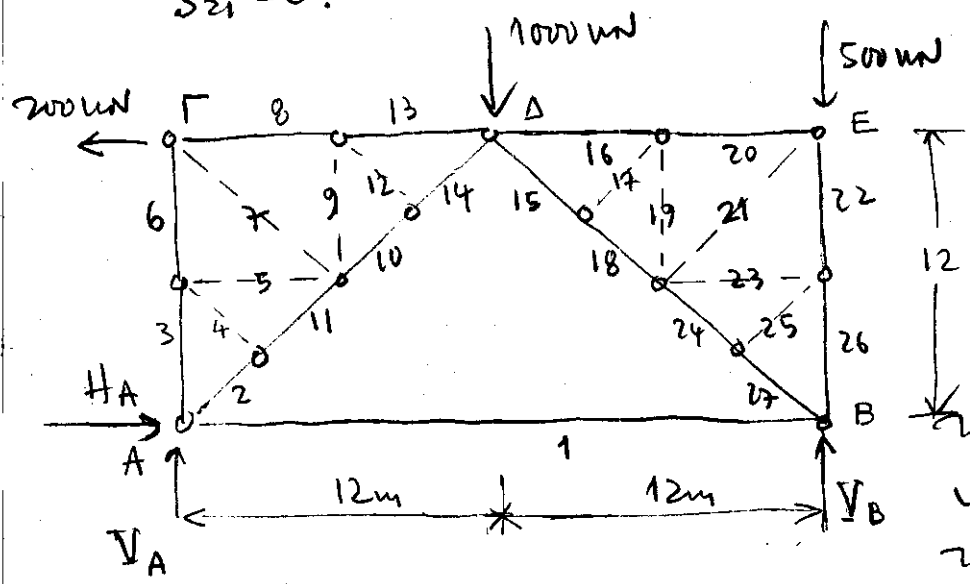
• οι ελιωσεις στα κοφ. κοφ. γίνονται με ποδα μακρονοίαν
 λωβεται.

$3 = 1 + 1 + 1$ α) Σ 2 ερεός ομοίως όπως με δύο άγκυρές (2 αγκυρές)

• $v: 2+1=3$ → $\frac{2+3}{2+3} = 1$ αγκυρά & 1 τροχήλατο "1"
 • $p+v=2k$ κομμάτια
 unknowns unknowns ($S_4=0 \rightarrow S_5=0, S_{12}=0 \rightarrow S_9=0$) →

$S_7=0$ unknowns fixed ($S_{25}=0 \rightarrow S_{23}=0, S_{17}=0 \rightarrow S_{19}=0$) ⇒

$S_{21}=0$



- $S_8 = S_{13}$
- $S_6 = S_3$
- $S_2 = S_{11} = S_{10} = S_{14}$
- $S_{16} = S_{20}$
- $S_{22} = S_{26}$
- $S_{15} = S_{18} = S_{24} = S_{27}$

→ $\frac{1}{2} \times 12 \times 12 = 72$ m²
 → $\frac{1}{2} \times 12 \times 12 = 72$ m²
 → $\frac{1}{2} \times 12 \times 12 = 72$ m²

(Γ, Ε) → Δ → Β → Α

Ομοίως γίνεται όμως 1, 2, 3, 7 και Β, θα υπάρχει κομμάτι Ritter, θα είναι όπως στην προηγούμενη περίπτωση.

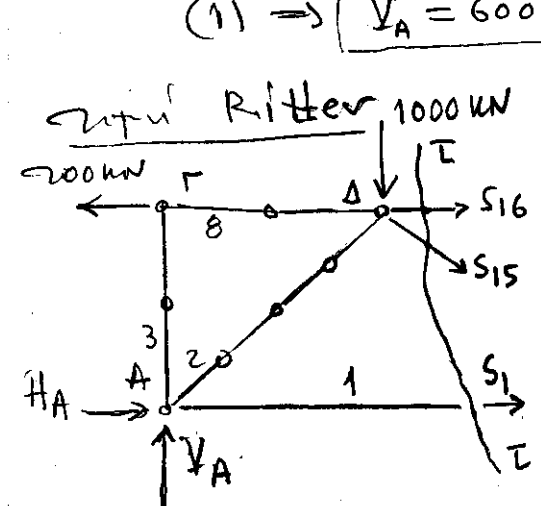
• Υπολογισμός αντιδράσεων - Εξίσ. κομμάτι αλληλ. με γράμμο

$\sum \Sigma X_i = 0 \Rightarrow -200 + H_A = 0 \Rightarrow H_A = 200 \text{ kN}$

$\sum \Sigma Y_i = 0 \Rightarrow V_A + V_B - 1000 - 500 = 0 \Rightarrow V_A + V_B = 1500 \text{ kN} \quad (1)$

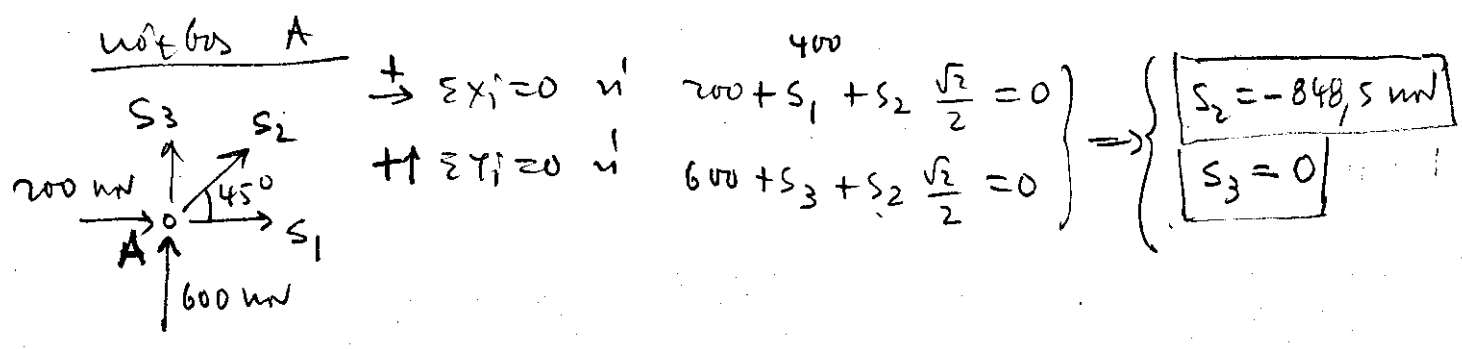
$\sum \Sigma (M_i)_A = 0 \Rightarrow 12 \cdot 200 - 12 \cdot 1000 - 24 \cdot 500 + 24 V_B = 0 \Rightarrow V_B = 900 \text{ kN}$

(1) ⇒ $V_A = 600 \text{ kN}$

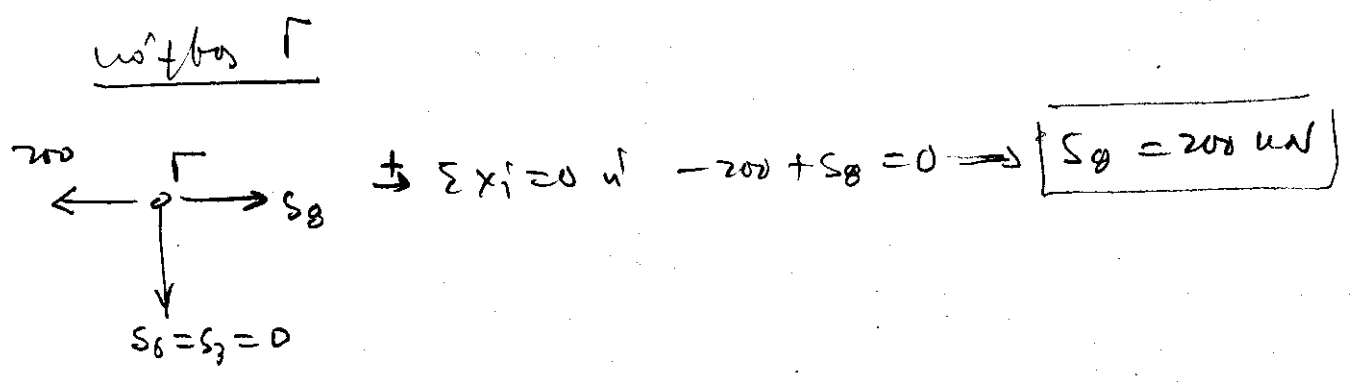


Εξίσ. κομμάτι $\sum \Sigma (M_i)_\Delta = 0 \Rightarrow 12 \cdot S_1 - 12 \cdot V_A + 12 \cdot H_A = 0 \Rightarrow S_1 = 400 \text{ kN}$

Ερω 10 α) Η μολύβινη φάση στο εκδόσι είναι ορισμένη τάση: S_2, S_3

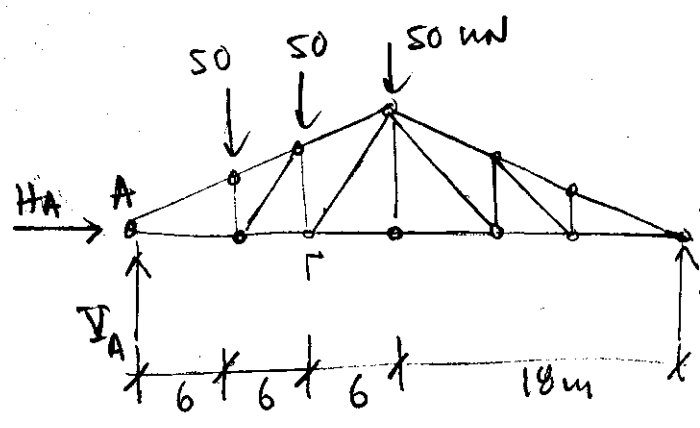


Ερω 10 β) Η μολύβινη φάση η S_8 ορισμένη



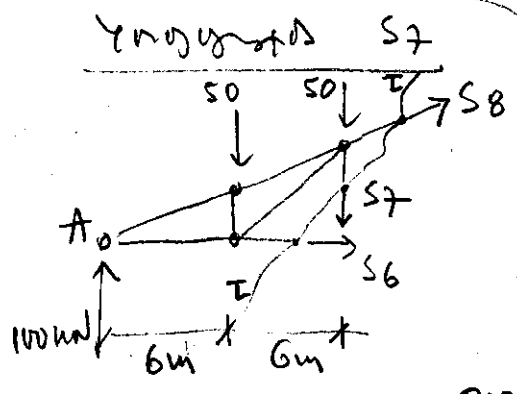
3. Ασκηση 8 1. Στοιχεία δομής όπως (2.18μ, 2.21μ, 2.3μ, 2.12μ)
 • $v=2H=2$
 • $p+v=2k$ ιαχίσε
 Υπολογισμός δυνάμεων και
 α) υπολογισμός δυνάμεων κόμβων
 β) τάση κίττων

Εξίσ. κομψ. οριζ. και κομψ. κ



$\rightarrow \sum X_i = 0 \Rightarrow H_A = 0$
 $\uparrow \sum Y_i = 0 \Rightarrow V_A - 3 \cdot 50 + V_B = 0 \quad (1)$
 $\sum (M_i)_A = 0 \Rightarrow -6 \cdot 50 - 12 \cdot 50 - 18 \cdot 50 + 36 V_B = 0 \Rightarrow V_B = 50 \text{ kN}$
 $(1) \Rightarrow V_A = 100 \text{ kN}$

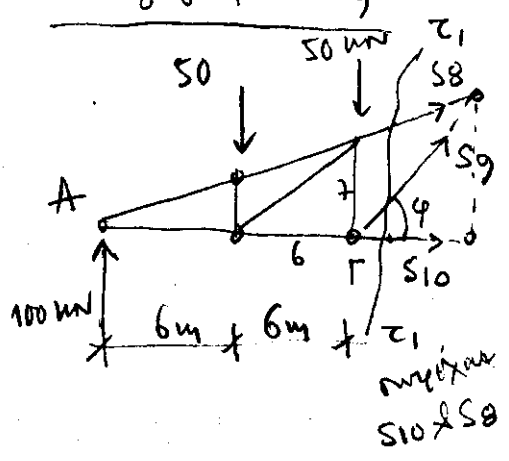
Μέγιστη κίττα 2-2



Εξίσ. κομψ. οριζ. και κομψ. κ
 $\sum (M_i)_A = 0 \Rightarrow -6 \cdot 50 - 12 \cdot 50 - 12 \cdot S_7 = 0 \Rightarrow S_7 = -75 \text{ kN}$

Υπολογισμός S_9

α' μέτρος ή με κίττα 2-2



$\tan \varphi = \frac{12}{6} = 2 \Rightarrow \begin{cases} \varphi = 63,44^\circ \\ \cos \varphi = 0,447 \\ \sin \varphi = 0,894 \end{cases}$

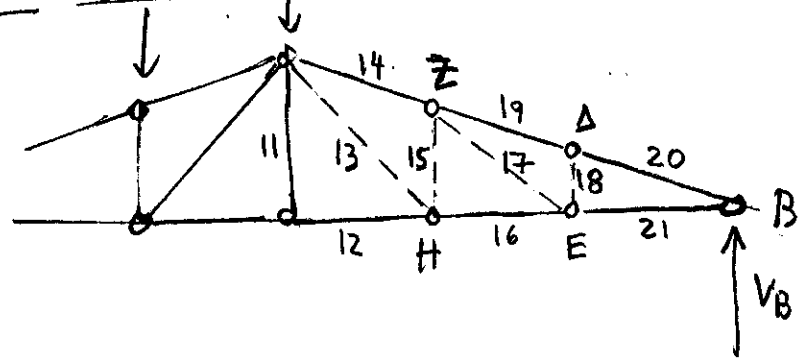
Εξίσ. κομψ. οριζ. και κομψ. κ

$\sum (M_i)_A = 0 \Rightarrow -6 \cdot 50 - 12 \cdot 50 + 12 \cdot S_9 \cdot 0,894 = 0 \Rightarrow S_9 = 83,89 \text{ kN}$

$S_9 = 83,89 \text{ kN}$ ή $S_9 = \frac{S_7}{\sin \varphi} = 83,89 \text{ kN}$

β' μέτρος ή με εξίσ. κομψ. $\sum Y_i = 0$ με κόμβο Γ: $S_7 + S_9 \cdot \sin \varphi = 0$

Υπολογισμός των S_{13} και S_{15}
β' τρόπος με "καλές επιλογές"



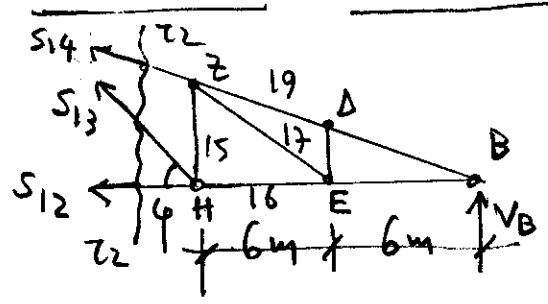
κόμβος Δ: χωρίς εξωτερ. φορτία $\Rightarrow S_{18} = 0$ απαράτητα

—||— Ε: —||— —||— —||— $\Rightarrow S_{17} = 0$ κενότητα

—||— Ζ: —||— —||— —||— \Rightarrow $S_{15} = 0$

—||— Η: —||— —||— —||— \Rightarrow $S_{13} = 0$

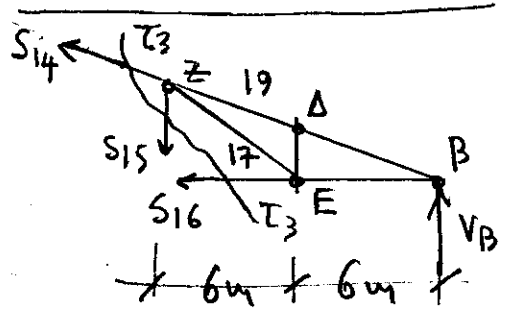
α' τρόπος: Υπολογισμός των S_{13} με τον Ritter $\tau_2 - \tau_2$



$$\sum (+ \Sigma (M_i))_B = 0 \text{ ή } -12 \cdot S_{13} \cdot 0,894 = 0 \Rightarrow S_{13} = 0$$

↑
συνε. S_{12} & S_{14}

Υπολογισμός των S_{15} : με τον Ritter $\tau_3 - \tau_3$



$$\sum (+ \Sigma (M_i))_B = 0 \text{ ή } 12 \cdot S_{15} = 0 \Rightarrow S_{15} = 0$$

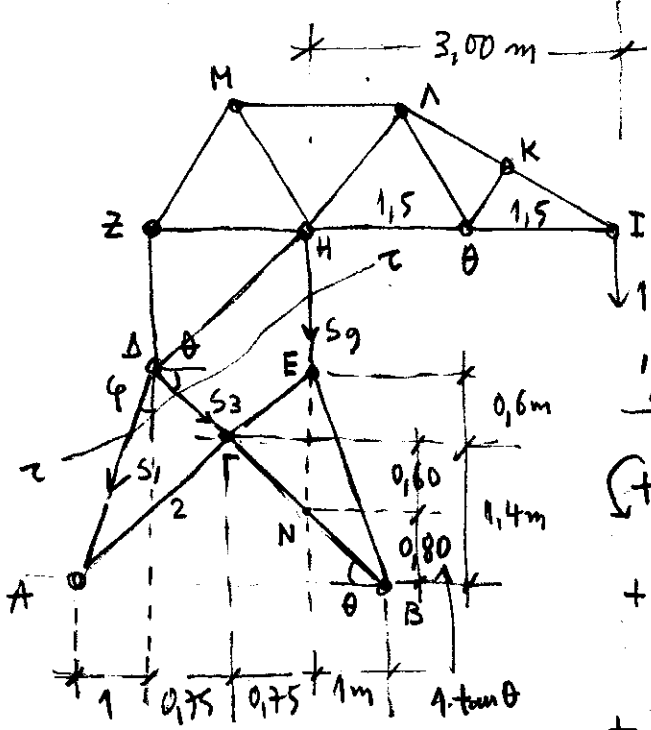
↑
συνε. S_{14} & S_{16}

4^η Άσκηση (α) Υποθέτουμε: (στέρεος ποδός) -12-

ΑΔΓΕΒ :: ραβδόμοιο τζόζο (στέρεος ποδός) που συνδέεται με το σκελετό με ο στέρεος κολός δέντρο (ραβδόμοιο) που συνδέεται με το ραβδόμοιο τζόζο με τριγωνικό Δ και με δέντρο. ε=100 g.

ισοστατικότητα φορέα: $p+v=2k$ 1οκβελ

Υπολογισμός των S_1 και S_3 : με την μέθοδο Ritter τ-τ



$\tan \varphi = \frac{1}{2} \Rightarrow \begin{cases} \varphi = 26,57^\circ \\ \cos \varphi = 0,894 \\ \sin \varphi = 0,447 \end{cases}$

$\tan \theta = \frac{0,6}{1,5} = 0,4 \Rightarrow \begin{cases} \theta = 38,66^\circ \\ \cos \theta = 0,781 \\ \sin \theta = 0,625 \end{cases}$

Άνω τμήμα "S1 στο Δ"

$\sum (M_i)_N = 0 \Rightarrow -3 \cdot 100 + 1,5 \cdot S_1 \cdot \cos \varphi + 1,2 \cdot S_3 \cdot \sin \varphi = 0$

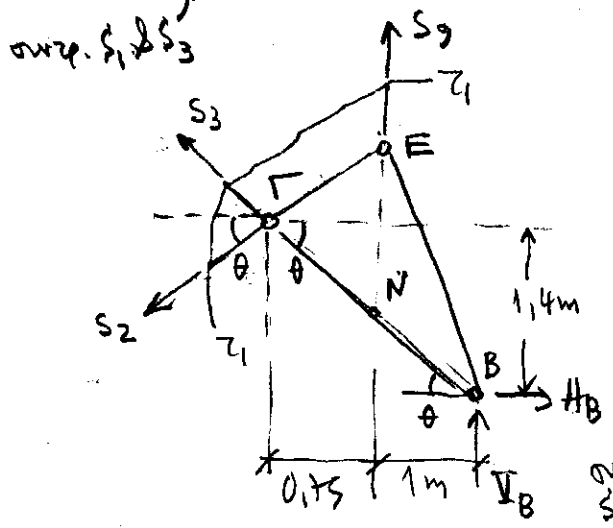
$\Rightarrow S_1 = 159,80 \text{ kN}$

$\sum X_i = 0 \Rightarrow -S_1 \cdot \sin \varphi + S_3 \cdot \cos \theta = 0$

$\Rightarrow S_3 = \frac{159,8 \cdot 0,447}{0,781} = 91,46 \text{ kN}$

Χρειάζεται την S_2 : Υπολογισμός με S_2 - χερσάρισμα με S_2

$\sum (M_i)_B = 0 \Rightarrow -1,5 \cdot S_2 - 4,5 \cdot 100 = 0 \Rightarrow S_2 = -300 \text{ kN}$



Υπολογισμός της S_2

τομή Ritter τ1-τ1

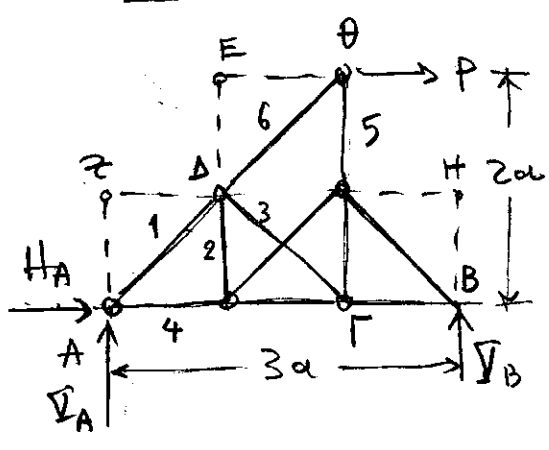
Εξίσω. Ισορροπία τμήματος "S2 στο Γ"

$\sum (M_i)_B = 0 \Rightarrow -1 \cdot S_2 + 1,4 \cdot S_3 \cdot \cos \theta + 1,75 \cdot S_2 \cdot \sin \theta = 0$

$\Rightarrow S_2 = -137,16 \text{ kN}$

4^η Άσκηση (θ) Στεφάνουλα: 1 Στεφάνος και 2 Δούλα (21/12/11)
 Ισοσταθμότητα φέρια: $17 \cdot 3 \cdot 2 \cdot 10$ $v = 2 + 1 = 3$
 $p + v = 2k$ $10x12$

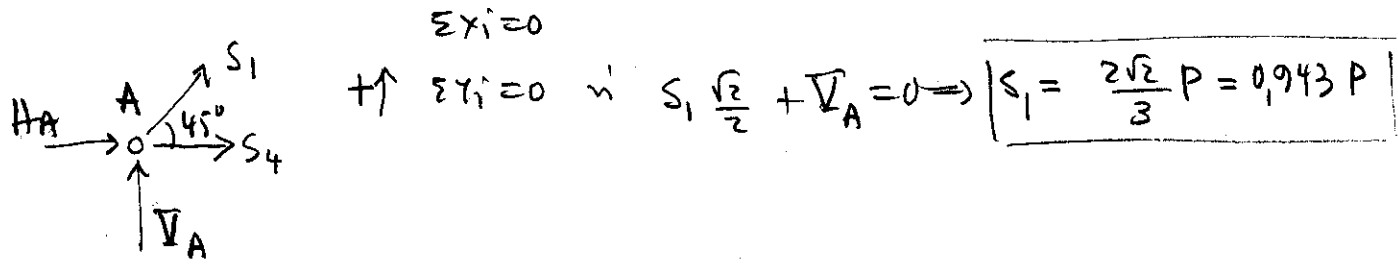
Κιόνιας κλιση κλισης d) στον κώβου z, E, H



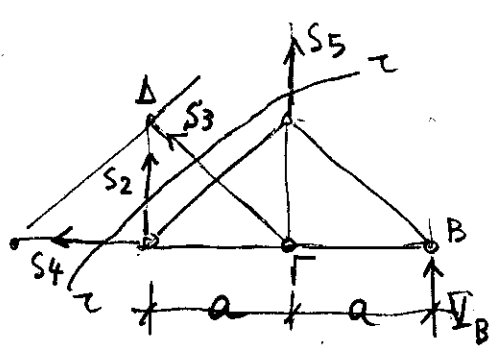
Υπολογισμός Αντιδράσεων

$$\begin{aligned} \sum X_i = 0 \quad \text{ή} \quad H_A + P = 0 &\Rightarrow H_A = -P \\ \sum Y_i = 0 \quad \text{ή} \quad V_A + V_B = 0 &\quad (1) \\ \sum (M_i)_A = 0 \quad \text{ή} \quad 3a V_B - 2a P = 0 &\Rightarrow V_B = \frac{2}{3} P \\ (1) \Rightarrow V_A = -\frac{2}{3} P \end{aligned}$$

Υπολογισμός S₁ - loop από κώβου A



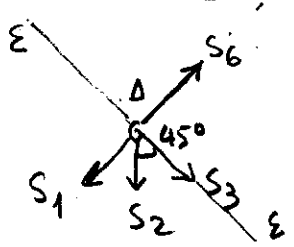
Υπολογισμός S₂: τ και Ritter $\tau-\tau$



Εξίσ. σταθ. loop. Ritter τ - τ :

$$\sum (M_i)_F = 0 \quad \text{ή} \quad -a S_2 + a V_B = 0 \Rightarrow S_2 = V_B = \frac{2}{3} P$$

Υπολογισμός S₃ loop από κώβου Δ



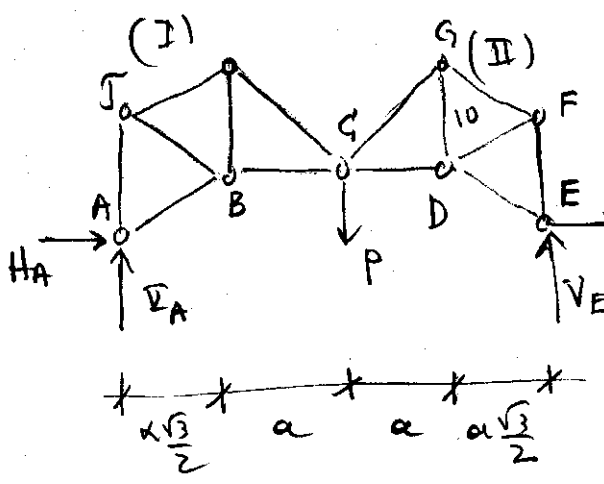
$$\sum F_{i,E} = 0 \quad \text{ή} \quad S_3 + S_2 \frac{\sqrt{2}}{2} = 0 \Rightarrow$$

$$S_3 = -S_2 \frac{\sqrt{2}}{2} = -\frac{2}{3} \frac{\sqrt{2}}{2} P = -0,471 P$$

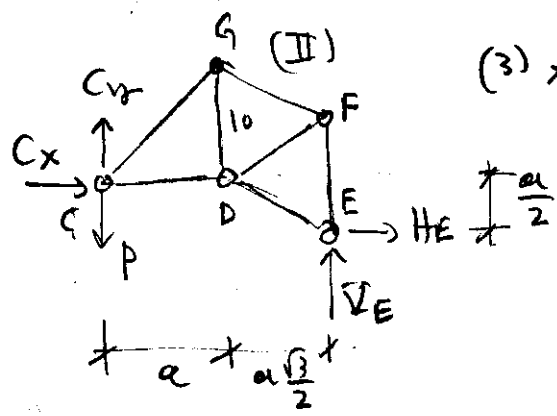
$S=A$ $\mu\omega\omega$ (d)

21 κρρωωω ωωω ωωωωωωωωωω
 • $\frac{14}{4} \frac{4}{2.9} = 2.9$ $\omega\omega\omega\omega\omega$

ΥΠΟΛΟΓ. ΑΝΤΙΣΤΑΣΕΩΝ
 ΕΞΙΣ. ΕΥΚΛ. ΙΣΟΡΡΟΙΑ:



$\sum \Sigma X_i = 0 \Rightarrow H_A + H_E = 0 \quad (1)$
 $\sum \Sigma Y_i = 0 \Rightarrow V_A + V_E - P = 0 \quad (2)$
 $\sum \Sigma (M_i)_A = 0 \Rightarrow -a(1 + \frac{\sqrt{3}}{2})P + 2a(1 + \frac{\sqrt{3}}{2})V_E = 0 \quad (3)$
 $\sum \Sigma (M_i)_C = 0 \Rightarrow a(1 + \frac{\sqrt{3}}{2})V_E + \frac{a}{2}H_E = 0 \quad (4)$

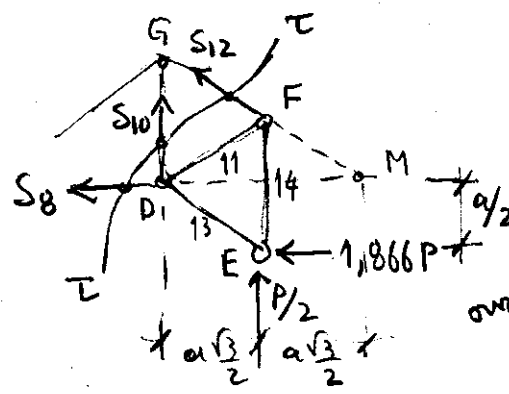


(3) & (4) \Rightarrow $H_E = -\frac{P}{2} 2(1 + \frac{\sqrt{3}}{2}) = -1,866 P a$
 $V_E = P/2$

(1) & (2) \Rightarrow $H_A = 1,866 P$
 $V_A = \frac{P}{2}$

ΥΠΟΛΟΓ. ΤΑΝΥΣΕΩΝ
 S_{10}

τομή Ritter 2-2
 εσω. loop. από 2-2

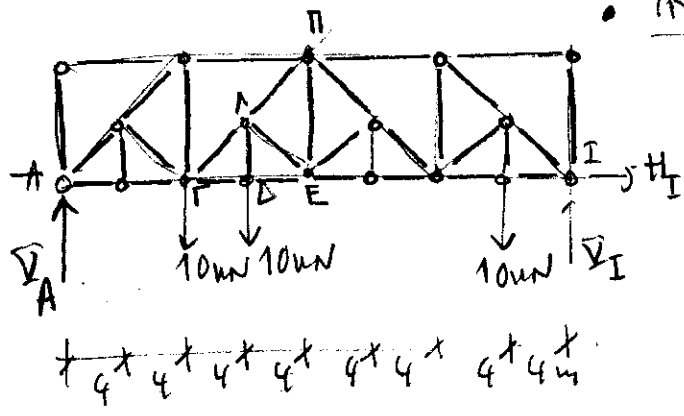


$\sum (M_i)_H = 0 \Rightarrow -a\sqrt{3} S_{10} - \frac{a}{2} 1,866 P - \frac{a\sqrt{3}}{2} \frac{P}{2} = 0$
 $S_{10} = -0,789 P$

5^η Άσκηση (b) Ανάλυση στατικής δομής (Στοιχ. 2^η εντ. 4^η εξ. 1^η και 2^η φάση)

- $v = 2H = 3$
- $p + r = 2K$ λοξόε

• Υπολογισμός αμφοτέρων - Εξισ. loopov.



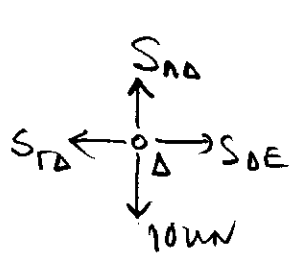
$\rightarrow \sum X_i = 0 \Rightarrow H_I = 0$

$\uparrow \sum Y_i = 0 \Rightarrow V_A + V_I = 30 \text{ kN} \quad (1)$

$\circlearrowleft \sum (M_i)_I = 0 \Rightarrow -3 \cdot V_A + 2 \cdot 10 + 20 \cdot 10 + 4 \cdot 10 = 0 \Rightarrow V_A = 15 \text{ kN}$

$(1) \Rightarrow V_I = 15 \text{ kN}$

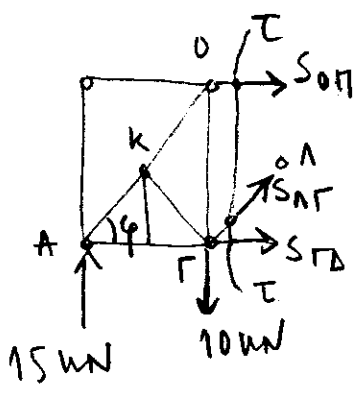
• Υπολογισμός $S_{\Lambda\Delta}$ loop. υπό την Δ



$\sum X_i = 0$
 $\uparrow \sum Y_i = 0 \Rightarrow S_{\Delta D} - 10 \text{ kN} = 0 \Rightarrow S_{\Delta D} = 10 \text{ kN}$

$S_{\Delta D} = 10 \text{ kN}$

• Υπολογισμός $S_{\Lambda\Gamma}$

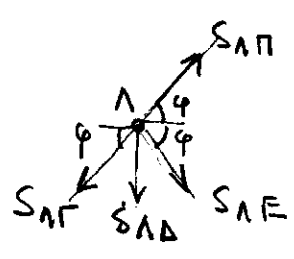


Ζωπήλ Ritter z-z $\tan \varphi = \frac{S}{T} \Rightarrow \begin{cases} \varphi = 51,34^\circ \\ \cos \varphi = 0,625 \\ \sin \varphi = 0,781 \end{cases}$

$\sum X_i = 0$
 $\uparrow \sum Y_i = 0 \Rightarrow 15 - 10 + S_{\Lambda\Gamma} \sin \varphi = 0$
 $\sum (M_i) = 0$

$S_{\Lambda\Gamma} = -6,402 \text{ kN}$

• Υπολογισμός $S_{\Lambda\Gamma}$ loop. υπό την Λ



$\rightarrow \sum X_i = 0 \Rightarrow -S_{\Lambda\Gamma} \cos \varphi + S_{\Lambda\Gamma} \cos \varphi + S_{\Lambda E} \cos \varphi = 0$
 $\uparrow \sum Y_i = 0 \Rightarrow -S_{\Lambda\Gamma} \sin \varphi - S_{\Delta D} - S_{\Lambda E} \sin \varphi + S_{\Lambda\Gamma} \sin \varphi = 0$

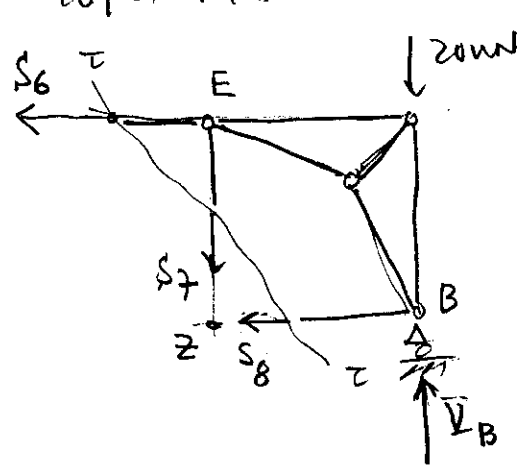
$S_{\Lambda\Gamma} + S_{\Lambda E} = -6,402$
 $S_{\Lambda\Gamma} - S_{\Lambda E} = 6,402 \Rightarrow S_{\Lambda\Gamma} = 0$

6^α Άσκηση (α) Έπιπέδα άρτια φορτία, και δύο άγνωστα -

- ορισμός συνιστωσών που συνδέονται με τους άγνωστους να δώσουν άρτια και να είναι σωστά. Αριθμοί: $v = 2 + 1 = 3 \leftarrow$ υπόλοιποι

• $\begin{matrix} 13 & 3 & 2 \cdot 8 \\ p + r = & 2k & \text{ισχύει} \end{matrix}$

- Δεν υπάρχει κόμβος με δύο άγνωστα μέτρα.
- Υπολογίζονται οι αντιδράσεις H_A, V_A, V_B
- Τομή Ritter $\tau-\tau$



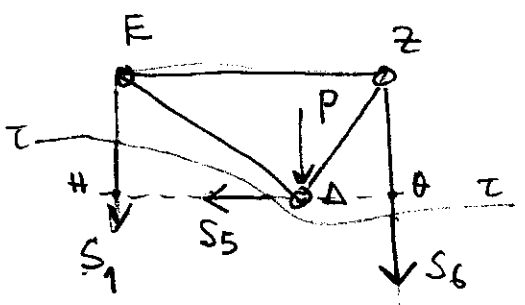
$\uparrow \sum Y_i = 0 \rightarrow S_7 = \dots$
 $\uparrow \sum (M_i)_E = 0 \Rightarrow S_8 = \dots$
 $\uparrow \sum (M_i)_z = 0 \rightarrow S_6 = \dots$

($Ez \perp \text{πλ. } \tau-\tau$)
 Ήδη υπάρχει σφραγισμένο μέτρο με πάνω 2 άγνωστα μέτρα:
 $B \rightarrow H, \Delta \rightarrow \Gamma, Z, E$

6^β Άσκηση (β)

Τα ίδια όπως η άσκ. 6(α)

- $\begin{matrix} 9 & 3 & 6 \\ p + r = & 2k & \text{ισχύει} \end{matrix}$
- Δεν υπάρχει κόμβος με 2 άγνωστα μέτρα
- Υπολογίζονται οι αντιδράσεις V_A, H_A, V_B .



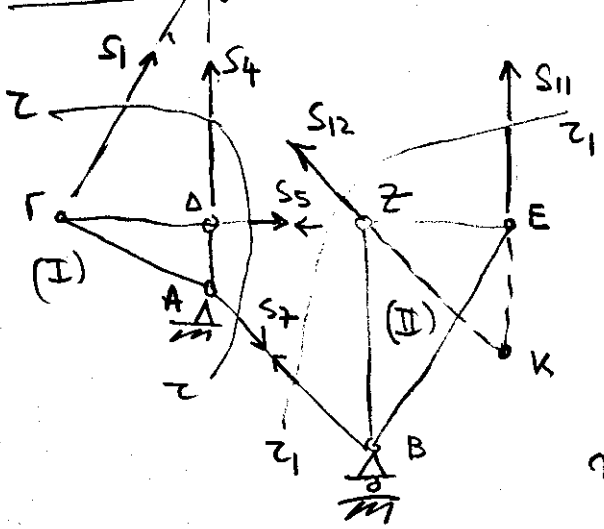
• Τομή Ritter $\tau-\tau$:
 $\sum X_i = 0 \Rightarrow S_5 = 0$
 $\sum (M_i)_H = 0 \Rightarrow S_6 = \dots$
 $\sum (M_i)_B = 0 \Rightarrow S_1 = \dots$
 ($H_B \perp \text{πλ. } \tau-\tau$)

Ήδη υπάρχει σφραγισμένο μέτρο με πάνω 2 άγνωστα μέτρα: A, Z, Γ, Δ .

γ) Επιπέδωση: Δ της ορθογωνίου
 $\begin{matrix} 15 \\ 3 \\ \hline \end{matrix} P + r = 2k$

- Δεσφ. υπάρχει κόμβος σε 2 άγνωστους γράμματα.
- Υπολογισμός με ανάλυση
- 1^η μέθοδος Μιθόδου Hereshony (αρχαίος μετρίδων)
 Αρχαίος μετρίδων 7 και κοινού κόμβου επιπέδων
 Α και Z. Εμφανίζονται κατά τα γράμματα.

• 2^η μέθοδος 2 φορές Ritter

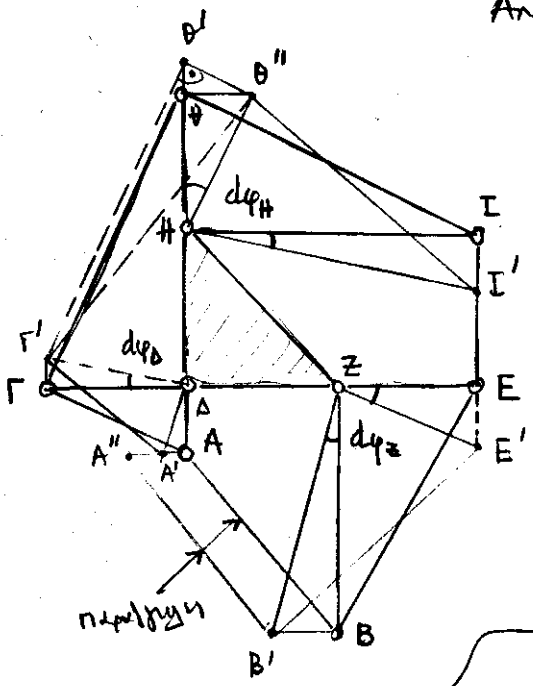


$$\left. \begin{aligned} \sum (M_i)_{(I)} = 0 &\rightarrow a_{11} S_5 + a_{12} S_7 = b_1 \\ \sum (M_i)_{(II)} = 0 &\rightarrow a_{21} S_5 + a_{22} S_7 = b_2 \end{aligned} \right\} \rightarrow$$

$$\begin{cases} S_5 = \dots \\ S_7 = \dots \end{cases}$$

από τον κόμβο B ενδεχόμεν
 γίνω 2 άγνωστους γράμματα.

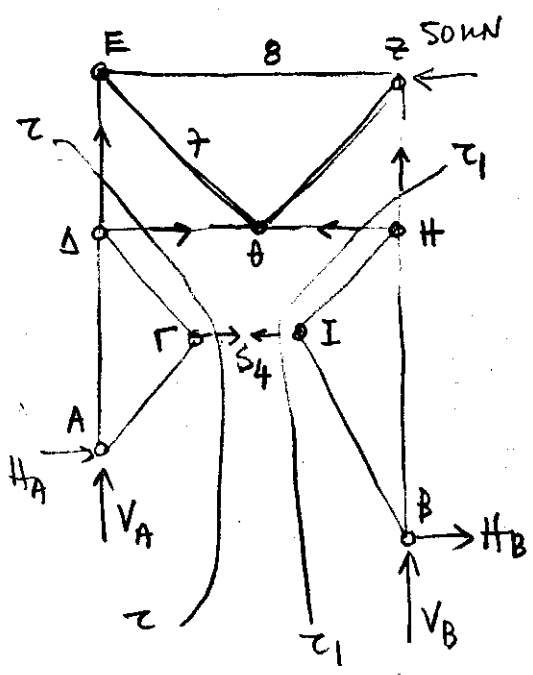
Στηρίγματα



Ενώ ο αμεγιστός άδης ΔΗΖ συντονισμένος.
 Αντιστοίχως περιστρέφεται με κόμβο ΑΒ και με
 κόμβο Α.
 Μετατρέφεται τον άδης ΔΑΤ περί το Α κατά $d\varphi_1$.
 Λόγω της κόμβου ΘΘ, ο άδης ΗΘΙ περιστρέφεται
 κατά $d\varphi_H$.
 Λόγω της κόμβου ΙΕ, ο άδης ΖΕΒ περιστρέφεται
 κατά $d\varphi_2$.
 Αν Α'' ορισμένο σε Α' τότε ο άδης
 έχει αντιστροφή κινήσεων.
 Αν $AA'' \neq AA'$ τότε ο άδης είναι έρετος.
 (επιπέδωση $BB' = AA''$)

Έξαρση μεθυσ' ρώσο (ΑΔΓ) & (ΒΗΖ). Η άμεζή τους άρσημα είναι δύο άρσημα πέδου: η 4 και ο στέρεός κτύος άρσημα (ΔΕΖΗ) αν ρέψμαου στο άρσημα στην οριζόντια. Το άρσημα του άρσημα και η Α και Β αν κινου εν' άρσημα.

- $p + r = 2u$ λογία
- Δεν υπάρχει κτύος ηε δύο άρσημα τάση
- Υπολογισμός του κτύου τάση ηε την S_4



$$\left. \begin{aligned} \sum X_i = 0 \text{ ή } H_A + H_B - 50 &= 0 \\ \sum Y_i = 0 \text{ ή } V_A + V_B &= 0 \\ \sum \bar{M}_i^A = 0 \text{ ή } 6 \cdot 50 + 6V_B + 2H_B &= 0 \\ \sum \bar{M}_i^H = 0 \text{ ή } -2S_4 + 6H_B &= 0 \\ \sum \bar{M}_i^{\Delta} = 0 \text{ ή } 2S_4 + 4H_A &= 0 \end{aligned} \right\} \Rightarrow$$

$H_A = 150 \text{ kN}$
$V_A = 16,67 \text{ kN}$
$H_B = -100 \text{ kN}$
$V_B = -16,67 \text{ kN}$
$S_4 = -300 \text{ kN}$

Τώρα υπάρχει κτύος ηε δύο άρσημα τάση:
 Β-Η, Α-Δ, Γ, Ι, Θ-Ε-Ζ.

6^η Άσκηση (Ε) Στερεότητα δόμου: Είναι "ελαφρώς ροζο"

με: βεβαιά άρθρωση Δ

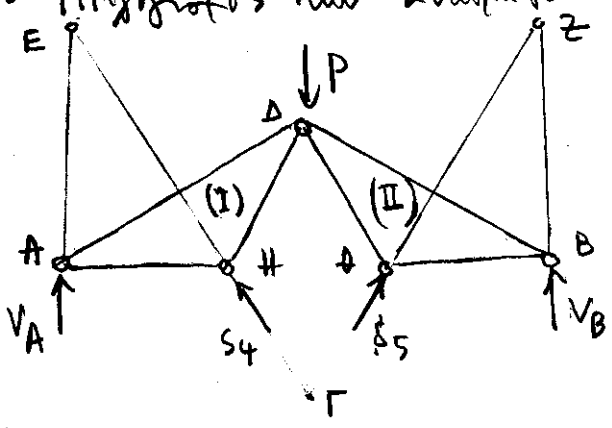
αριστερά άρθρωση ισοστάθμης $V_A \approx 4 : E$

δεξιά " " " " " " $V_B \approx 5 : Z$

$\rho + r = 2n$ λογίες: "ισοσταθμής γαρίκας"

Δω index κόμβων ϵ είναι άγνωστα τάτες

• Υπολογισμός των αντιδράσεων (και για H_T, V_T θεωρείται s_4, s_5)



$$\left. \begin{aligned} \sum X_i &= 0 \\ \sum Y_i &= 0 \\ \sum (M_i)_E &= 0 \\ \sum (M_i)_D &= 0 \end{aligned} \right\} \Rightarrow \left\{ \begin{aligned} s_4 &= \dots \\ V_A &= \dots \\ s_5 &= \dots \\ V_B &= \dots \end{aligned} \right.$$

• Ήδη υπάρχει σφάλμα διότι υπάρχουν κόμβους ϵ 2 άγνωστα τάτες.

6^η Άσκηση (ΣΖ)

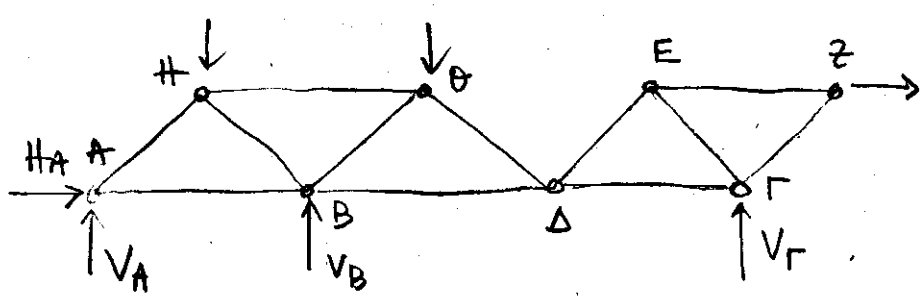
Στερεότητα δόμου: Gerber δύο Δ No λόγω στερεότητας δόμου

$v' = 1, v = (2+1+1=4) = 3 + v'$
maxon κινούμενη

$\rho + r = 2n$ λογίες

• Υπολογισμός των αντιδράσεων

• Ήδη υπάρχει η ίδια σφάλμα κόμβους ϵ 2 άγνωστα τάτες:



$Z-E-\Gamma-\Delta-\Theta-H-$
 $-B-A$