

ΓΕΩΡΓΙΟΥ Μ. ΝΙΤΣΙΩΤΑ  
Καθηγητή Πανεπιστημίου

# ΕΛΑΣΤΟΣΤΑΤΙΚΗ

Γραμμική Θεωρία

---

ΔΕΥΤΕΡΟΣ ΤΟΜΟΣ

Έπιφανειακοί φορείς – Μέθοδοι επίλυσεως

---



ΕΚΔΟΣΕΙΣ  
**ΖΗΤΗ**

ΘΕΣΣΑΛΟΝΙΚΗ 1998

## Περιεχόμενα τοῦ Δεύτερου Τόμου

### ΤΡΙΤΟ ΜΕΡΟΣ

#### ΕΠΙΦΑΝΕΙΑΚΟΙ ΦΟΡΕΙΣ

Κεφ. 9.	ΟΙ ΔΙΣΚΟΙ	
9.1.	Ἡ ἐπίπεδη παραμόρφωση καί ἡ ἐπίπεδη ἔνταση	13
9.2.	Ἡ μέθοδος τῆς τασεοσυναρτήσεως	21
9.3.	Ὁ ἔλεγχος τῶν γνωστῶν λύσεων	25
9.4.	Ἡ ἔνταση τοῦ δίσκου σέ πολικὲς συντεταγμένες	34
9.5.	Ἡ σημειακὴ φόρτιση τοῦ δίσκου	42
9.6.	Οἱ μητρωικὲς συνθήκες τοῦ ἀνισότροπου δίσκου	51
9.7.	Τὰ μητρώα δυσκαμψίας τῶν ἐπίπεδων καταστάσεων	55
Κεφ. 10.	ΟΙ ΛΕΠΤΕΣ ΠΛΑΚΕΣ	
10.1.	Ἡ παραμόρφωση καί ἡ ἔνταση τῆς λεπτῆς πλάκας	65
10.2.	Οἱ συνοριακὲς συνθήκες	74
10.3.	Ὁ ἔλεγχος τῶν γνωστῶν λύσεων	82
10.4.	Οἱ κυκλικὲς πλάκες	87
10.5.	Ἡ σημειακὴ φόρτιση τῆς πλάκας	97
10.6.	Τὰ πεδία ἐπιρροῆς	105
10.7.	Ἡ ἀκριβέστερη θεωρία τῶν ἰσότροπων πλακῶν	110
10.8.	Οἱ μητρωικὲς συνθήκες τῆς ἀνισότροπης πλάκας	117
10.9.	Τὰ μητρώα δυσκαμψίας τῶν ὀρθότροπων πλακῶν	127
Κεφ. 11.	Ἡ ΚΑΤΑΣΤΑΣΗ ΜΕΜΒΡΑΝΗΣ	
11.1.	Οἱ συναλλοίωτες καί οἱ ἀνταλλοίωτες συνιστώσες	135
11.2.	Ἡ συναλλοίωτη καί ἡ ἀνταλλοίωτη παραγωγή	144
11.3.	Ἡ ἀπειροστὴ παραμόρφωση τῶν ἐπιφανειῶν	152
11.4.	Ἡ ἔνταση τῶν κελυφῶν	163
11.5.	Ἡ κατάσταση τῆς μεμβράνης	174
11.6.	Ἡ προβολὴ τῆς καταστάσεως μεμβράνης	185
11.7.	Τὰ ὀρθογώνια παραμετρικὰ δίκτυα	194
Κεφ. 12.	ΤΑ ΛΕΠΤΑ ΚΕΛΥΦΗ	
12.1.	Ἡ γενικὴ θεωρία κάμψεως τῶν χονδρῶν κελυφῶν	207
12.2.	Ἡ κλασικὴ θεωρία κάμψεως τῶν λεπτῶν κελυφῶν	216
12.3.	Οἱ νεώτερες θεωρίες πρώτης τάξεως	226
12.4.	Οἱ προσεγγιστικὲς θεωρίες κάμψεως	233

12.5.	Τά ὀρθογώνια παραμετρικά δίκτυα .....	242
12.6.	Τά κυλινδρικά κελύφη .....	251
12.7.	Τά κελύφη ἐκ περιστροφῆς .....	262
	Βιβλιογραφία .....	272

## Τ Ε Τ Α Ρ Τ Ο Μ Ε Ρ Ο Σ

### ΟΙ ΜΕΘΟΔΟΙ ΕΠΙΛΥΣΕΩΣ

Κεφ. 13.	ΟΙ ΑΝΑΛΥΤΙΚΕΣ ΜΕΘΟΔΟΙ	
13.1.	Γενικά γιά τή λύση τῆς διαρμονικῆς ἐξισώσεως .....	277
13.2.	Σειρές καί ὀλοκληρώματα FOURIER .....	283
13.3.	Προβλήματα δίσκων μέ εὐθύγραμμο σύνορο .....	294
13.4.	Οἱ γενικές λύσεις ὀρθογώνιων πλακῶν .....	305
13.5.	Ἡμιπλακοταινίες καί ὀρθογώνιες πλάκες .....	315
13.6.	Ὄρθογώνιες ὀρθότροπες πλάκες .....	324
13.7.	Κυκλικοί φορεῖς .....	332
Κεφ. 14.	ΟΙ ΜΕΘΟΔΟΙ ΤΩΝ ΣΥΝΑΡΤΗΣΙΑΚΩΝ	
14.1.	Οἱ μέθοδοι τῶν καταλοίπων .....	341
14.2.	Τά βασικά ἀπό τό λογισμό τῶν παραλλαγῶν .....	347
14.3.	Οἱ βασικές ἐργικές καί ἐνεργειακές ἀρχές .....	355
14.4.	Τό πρόβλημα ἐλαστικότητος σάν ἓνα πρόβλημα παραλλαγῶν .....	362
14.5.	Ἡ μέθοδος RITZ .....	368
Κεφ. 15.	Η ΜΕΘΟΔΟΣ ΤΩΝ ΠΕΠΕΡΑΣΜΕΝΩΝ ΣΤΟΙΧΕΙΩΝ	
15.1.	Οἱ γενικές ἀρχές τῆς μεθόδου .....	376
15.2.	Τό στοιχείο τῆς F.E.M. ....	381
15.3.	Ἡ προετοιμασία τοῦ στοιχείου .....	390
15.4.	Ἡ σύνθεση τοῦ φορέα ἀπό τά στοιχεῖα του .....	397
15.5.	Ἡ στατική ἐρμηνεία τῆς F.E.M. ....	403
15.6.	Οἱ συναρτήσεις παρεμβολῆς .....	408
Κεφ. 16.	ΕΦΑΡΜΟΓΕΣ ΚΑΙ ΓΕΝΙΚΕΥΣΕΙΣ ΤΗΣ F.E.M.	
16.1.	Ὁ ὑπολογισμός τῆς ἐπίπεδης καταστάσεως .....	418
16.2.	Ὁ ὑπολογισμός τῶν πλακῶν .....	429
16.3.	Ὁ ὑπολογισμός τῶν σωμάτων ἐκ περιστροφῆς .....	440
16.4.	Τά καμπυλόγραμμα στοιχεῖα .....	448
16.5.	Ὁ ὑπολογισμός τῶν λεπτῶν κελυφῶν .....	457
16.6.	Ἡ F.E.M. ὡς μέθοδος τάσεων .....	467
16.7.	Γενικά γιά τίς ὕβριδιακές καί γιά τίς μικτές μεθόδους ....	477
	Βιβλιογραφία .....	484

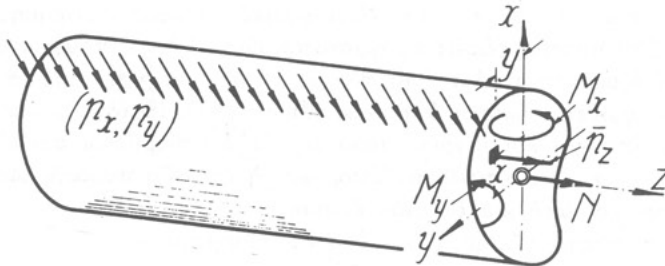
## ΕΝΑΤΟ ΚΕΦΑΛΑΙΟ

### ΟΙ ΔΙΣΚΟΙ

#### 9.1. Ἡ ἐπίπεδη παραμόρφωση καὶ ἡ ἐπίπεδη ἔνταση

Κάθε εἰδικὴ κατάσταση δὲν εἶναι τίποτε ἄλλο παρά μία περίπτωση τῆς γενικῆς τριδιάστατης καταστάσεως καὶ ὅταν τέτοια πρέπει νὰ προκύπτει μὲ τὴν εἰδίκευση τῶν γενικῶν ἐξισώσεων, γιὰ νὰ εἶναι μιὰ φυσικῶς πραγματοποιήσιμη κατάσταση. Ἡ βασικὴ αὐτὴ ἀρχὴ ἰσχύει βέβαια τόσο γιὰ τὴν ἐπίπεδη παραμόρφωση ὅσο καὶ γιὰ τὴν ἐπίπεδη ἔνταση. Εἰδικότερα γιὰ τὴν ἐπίπεδη παραμόρφωση ὑποθέσαμε (πρβ. ἄρθρο 2.4) ὅτι αὐτὴ πραγματοποιεῖται σὲ πρισματικά σώματα ἁπειρου μήκους, ὅταν αὐτὰ φορτίζονται κάθετα ( $p_z = 0$ ) καὶ ὁμοιόμορφα κατὰ τὸ μήκος τῶν γεννητριῶν τους. Ἡ διατήρηση τῆς ἐπίπεδης μορφῆς τῶν σταθερῶν διατομῶν τοῦ πρίσματος ἐπιτρέπει τὴν ὑπόθεση ὅτι ἡ μετατόπιση εἶναι ἐπίπεδη καὶ διπαραμετρικὴ:

$$u_x = u_x(x, y), \quad u_y = u_y(x, y), \quad u_z = 0. \quad (1)$$



Σχ. 1. Πρίσμα μὲ τὰ ἀκραῖα φορτία διατομῆς ἀπὸ τὴν ἐπίπεδη παραμόρφωση.

Πράγματι ἀπὸ τὴν παραδοχὴ αὐτὴ ἀπορρέει ὅτι ἡ παραμόρφωση εἶναι ἐπίσης ἐπίπεδη καὶ διπαραμετρικὴ:

$$\epsilon_z = 0, \quad \gamma_{yz} = 0, \quad \gamma_{zx} = 0, \quad (2a)$$

μὲ μὴ μηδενικὲς τίς συνιστώσες ἐπάνω στὸ ἐπίπεδο  $x, y$ :

$$\epsilon_x = \frac{\partial u_x}{\partial x}, \quad \epsilon_y = \frac{\partial u_y}{\partial y}, \quad \gamma_{xy} = \frac{\partial u_x}{\partial y} + \frac{\partial u_y}{\partial x} \quad (2\beta)$$

καί μέ τήν εἰδική διόγκωση

$$\theta = \epsilon_x + \epsilon_y + \theta = \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y}. \quad (3)$$

Μέ τίς παραμορφώσεις (2) ὁ νόμος δυσκαμψίας (ἔξ. 6.13) τῆς τριδιάστατης ἑλαστικῆς καταστάσεως δίνει τίς τάσεις

$$\sigma_x = \frac{2G}{1-2\nu} [(1-\nu)\epsilon_x + \nu\epsilon_y], \quad \sigma_y = \frac{2G}{1-2\nu} [(1-\nu)\epsilon_y + \nu\epsilon_x], \quad \tau_{xy} = G\gamma_{xy}, \quad (4\alpha)$$

$$\tau_{yz} = 0, \quad \tau_{zx} = 0, \quad (4\beta)$$

$$\sigma_z = \frac{2G\nu}{1-2\nu} (\epsilon_x + \epsilon_y) = \nu(\sigma_x + \sigma_y). \quad (4\gamma)$$

Ἀφοῦ λοιπόν μέ αὐτές τίς σχέσεις πληροῦνται καί οἱ συνθήκες ἑλαστικότητος, μένουν μόνο οἱ στατικές συνθήκες. Ἐπειδή οἱ τάσεις εἶναι ἀνεξάρτητες ἀπό τή μεταβλητή  $z$  καί ἐπειδή  $p_z = 0$ , οἱ συνθήκες ἰσορροπίας τῶν διευθύνσεων  $x, y$  γίνονται

$$\frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial y} + p_x = 0, \quad \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + p_y = 0, \quad (5)$$

ἐνῶ ἡ συνθήκη τῆς διευθύνσεως  $z$  ἐκφυλίζεται στήν ταυτότητα  $0=0$ .

Μετά τή διαπίστωση ὅτι πληροῦνται ὅλες οἱ συνθήκες τῆς τριδιάστατης καταστάσεως ἔχουμε πιά τή βεβαιότητα ὅτι ἡ ἐπίπεδη παραμόρφωση εἶναι φυσικά πραγματοποιήσιμη. Οἱ μετατοπίσεις καί οἱ παραμορφώσεις πραγματοποιοῦνται μόνο ἐπάνω στό ἐπίπεδο  $x, y$  καί ἐξαρτῶνται μόνο ἀπό τίς τάσεις  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$  τοῦ ἐπιπέδου αὐτοῦ, ὅπως φαίνεται ἀμέσως ἀπό τοὺς τύπους (4α). Ἐκτός ὅμως ἀπό τίς τάσεις αὐτές ὑπάρχει καί ἡ τρίτη τάση  $\sigma_z$ , πού καθορίζεται συναρτήσῃ τῶν τάσεων  $\sigma_x, \sigma_y$  τοῦ ἐπιπέδου. Ἐπομένως ἡ ἐπίπεδη παραμόρφωση δέν συνοδεύεται καί ἀπό μιά ἐπίπεδη ἔνταση.

Ἡ ἀντιστροφή τῶν ἔξ. (4α) ὁδηγεῖ στίς σχέσεις

$$\epsilon_x = \frac{1-\nu^2}{E} (\sigma_x - \frac{\nu}{1-\nu} \sigma_y), \quad \epsilon_y = \frac{1-\nu^2}{E} (\sigma_y - \frac{\nu}{1-\nu} \sigma_x), \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}. \quad (6)$$

Χρησιμοποιώντας τώρα γιά τήν ἐπίπεδη παραμόρφωση τίς βοηθητικές ἑλαστικές σταθερές

$$\nu_\pi = \frac{\nu}{1-\nu}, \quad E_\pi = \frac{E}{1-\nu^2}, \quad G_\pi = G, \quad (7)$$

μποροῦμε νά γράψουμε τό νόμο εὐκαμψίας μέ τή μορφή

$$\epsilon_x = \frac{1}{E_\pi} (\sigma_x - \nu_\pi \sigma_y), \quad \epsilon_y = \frac{1}{E_\pi} (\sigma_y - \nu_\pi \sigma_x), \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G_\pi} \quad (8\alpha)$$

καί τό νόμο δυσκαμψίας (4α) μέ τή μορφή

$$\sigma_x = \frac{E_\pi}{1-\nu_\pi^2} (\epsilon_x + \nu_\pi \epsilon_y), \quad \sigma_y = \frac{E_\pi}{1-\nu_\pi^2} (\epsilon_y + \nu_\pi \epsilon_x), \quad \tau_{xy} = G_\pi \gamma_{xy}. \quad (8\beta)$$

Οί τιμές (7) εξακολουθοῦν νά πληροῦν τή σχέση  $2G_\pi(1+\nu_\pi) = E_\pi$ .

Όταν τό πρίσμα ἔχει πεπερασμένο μήκος, τότε στίς δύο ἀκραῖες του διατομές θά ἐμφανιστοῦν οἱ ὀρθές τάσεις  $\sigma_z$  τῆς ἐξ. (4γ). αὐτές πρέπει νά ὑπάρχουν γιά νά πραγματοποιηθεῖ ἡ κατάσταση τῆς ἐπίπεδης παραμορφώσεως. Ἄν δέν συμβαίνει αὐτό, ἄν δηλαδή οἱ ἀκραῖες διατομές εἶναι ἀφόρτιστες, τότε πρέπει νά μηδενιστοῦν οἱ τάσεις  $\sigma_z$  πού προκύπτουν ἀπό τήν ἐπίπεδη παραμόρφωση. Αὐτό γίνεται μέ τήν πρόσθεση στήν ἐπίπεδη κατάσταση καί μιᾶς ἄλλης δεύτερης καταστάσεως τοῦ πρίσματος, ἡ ὁποία ὀφείλεται σέ μιᾶ ἐπιφανειακή φόρτιση  $\bar{p}_z = -\sigma_z$ , πού ἐνεργεῖ καί στίς δύο ἀκραῖες διατομές (σχ. 1).

Σέ πρίσματα μεγάλου μήκους ἡ φόρτιση  $\bar{p}_z$  μπορεῖ, σύμφωνα μέ τήν ἀρχή τοῦ SAINT-VENANT, νά ἀντικατασταθεῖ μέ μιᾶ ὁποιαδήποτε ἰσοδύναμή της φόρτιση, δηλαδή μέ μιᾶ φόρτιση πού δίνει τήν ἴδια ὀρθή δύναμη  $N$  καί τίς ἴδιες ροπές κάμψεως  $M_x, M_y$ :

$$N = \int \bar{p}_z dx dy, \quad M_x = \int y \bar{p}_z dx dy, \quad M_y = \int x \bar{p}_z dx dy.$$

Ἡ λύση τότε πού θά προκύψει θά ἰσχύει γιά τό κύριο καί μεγαλύτερο ἐσωτερικό μέρος τοῦ πρίσματος, μέ ἐξαίρεση τίς δύο ἀκραῖες περιοχές. Σ' αὐτή τήν περίπτωση ὁ ὑπολογισμός τῆς δεύτερης καταστάσεως γίνεται βάσει τῆς τεχνικῆς θεωρίας κάμψεως — γραμμικός νόμος — ἡ ὁποία καί δίνει μόνο τάσεις  $\bar{\sigma}_z (\neq \sigma_z)$  καί  $\tau_{zx}, \tau_{zy}$ . Ἐτσι στό ἐπίπεδο παραμένουν ἀναλλοίωτες οἱ τάσεις τῆς ἐπίπεδης παραμορφώσεως, μεταβάλλονται ὅμως οἱ παραμορφώσεις.

Θά μελετήσουμε τήν ἐπίπεδη ἔνταση, θεωρώντας στήν ἀρχή ὅτι αὐτή ἐξαρτάται καί ἀπό τή μεταβλητή  $z$ , ὅτι δηλαδή εἶναι τριπαραμετρική. Ὡς ἐπίπεδη χαρακτηρίσαμε τήν ἔνταση πού ἔχει τάσεις

$$\sigma_z = 0, \quad \tau_{yz} = 0, \quad \tau_{zx} = 0 \quad (9)$$

καί φορτίο<sup>1)</sup>  $p_z = 0$ . Τότε ἡ συνθήκη ἰσορροπίας κατά τή διεύθυνση  $z$  πληροῦται ἐκ ταυτότητος καί οἱ δύο ἄλλες ἀποκτοῦν καί πάλι τή μορφή (5), οἱ τάσεις ὅμως  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ , πού περιέχονται σ' αὐτές, εἶναι συναρτήσεις καί τῶν τριῶν μεταβλητῶν.

Εἰσάγοντας τίς τιμές (9) στίς συνθήκες εὐκαμψίας (ἐξ. 6.9) τῆς τριδιάστατης ἐλαστικῆς καταστάσεως καί λαμβάνοντας ὑπόψη τόν ἐσωτερικό κα-

<sup>1)</sup> Ὅλα τά ἄλλα αἴτια εἶναι ἀνεξάρτητα ἀπό τήν  $z$ .

ταναγκασμό, βρίσκουμε τίς τριπαραμετρικές παραμορφώσεις

$$\epsilon_x = \frac{1}{E} (\sigma_x - \nu \sigma_y) + \epsilon_x^0, \quad \epsilon_y = \frac{1}{E} (\sigma_y - \nu \sigma_x) + \epsilon_y^0, \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G} + \gamma_{xy}^0, \quad (10\alpha)$$

$$\gamma_{yz} = 0, \quad \gamma_{zx} = 0, \quad (10\beta)$$

$$\epsilon_z = -\frac{\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) = -\frac{\nu}{1-\nu} [(\epsilon_x + \epsilon_y) - (\epsilon_x^0 + \epsilon_y^0)] \quad (10\gamma)$$

καί τήν ειδική διόγκωση

$$\theta = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z = \frac{(1-2\nu)(\epsilon_x + \epsilon_y) + \nu(\epsilon_x^0 + \epsilon_y^0)}{1-\nu} = \frac{1-2\nu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) + (\epsilon_x^0 + \epsilon_y^0). \quad (10\delta)$$

Κατά τή διεύθυνση  $z$  δέν δεχόμαστε καταναγκασμό  $\epsilon_z^0$ ,  $\gamma_{yz}^0$ ,  $\gamma_{zx}^0$ . Μέ τήν αντιστροφή τῶν ἐξ. (10α) ἔχουμε τίς σχέσεις

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1-\nu^2} [(\epsilon_x + \nu \epsilon_y) - (\epsilon_x^0 + \nu \epsilon_y^0)], \quad \sigma_y = \frac{E}{1-\nu^2} [(\epsilon_y + \nu \epsilon_x) - (\epsilon_y^0 + \nu \epsilon_x^0)] \\ \tau_{xy} &= G (\gamma_{xy} - \gamma_{xy}^0). \end{aligned} \right\} \quad (11)$$

Τέλος, οἱ γεωμετρικές συνθήκες

$$\epsilon_x = \frac{\partial u_x}{\partial x}, \quad \epsilon_y = \frac{\partial u_y}{\partial y}, \quad \gamma_{xy} = \frac{\partial u_y}{\partial x} + \frac{\partial u_x}{\partial y}, \quad (12\alpha)$$

$$\epsilon_z = \frac{\partial u_z}{\partial z}, \quad \gamma_{yz} = \frac{\partial u_y}{\partial z} + \frac{\partial u_z}{\partial y} = 0, \quad \gamma_{zx} = \frac{\partial u_z}{\partial x} + \frac{\partial u_x}{\partial z} = 0 \quad (12\beta)$$

πρέπει καί αὐτές νά πληροῦνται μέ τήν τριπαραμετρική τους μορφή. Αὐτό θά συμβαίνει ὅπωςδήποτε, ὅταν προσδιορίσουμε πρῶτα τίς μετατοπίσεις  $u_x$ ,  $u_y$ ,  $u_z$  καί κατόπιν προχωρήσουμε, μέ τή βοήθεια τῶν τύπων (12) καί (11) στόν ὑπολογισμό τῶν παραμορφώσεων καί τῶν τάσεων. Γιά τό λόγο αὐτόν προκρίνουμε, πρὸς τό παρόν, τή μέθοδο μετατοπίσεων καί εἰσάγουμε τήν ειδική τιμή (πρβ. ἐξ. 10δ)

$$\theta = \frac{1-2\nu}{1-\nu} \left( \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} \right) + \frac{\nu}{1-\nu} (\epsilon_x^0 + \epsilon_y^0), \quad (13)$$

πού ἔχει ἡ διόγκωση γιά τήν ἐπίπεδη ἔνταση. Ἀπό τήν ἄλλη πλευρά προσδιορίζουμε ἀπό τήν πρώτη ἐξ. (12β) τήν τρίτη μετατόπιση  $u_z$ , συναρτῆσαι τῶν δύο ἄλλων:

$$\frac{\partial u_z}{\partial z} = \epsilon_z = -\frac{\nu}{1-\nu} \left[ \left( \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} \right) - (\epsilon_x^0 + \epsilon_y^0) \right]. \quad (14)$$

Μετά ἀπό αὐτά εἰσάγουμε τήν τιμή (13) στίς δύο πρῶτες ἐξισώσεις τοῦ LAMÉ (ἐξ. 6.33γ) καί λαμβάνουμε ὑπόψη τίς δύο τελευταῖες ἐξ. (12β), οἱ ὁποῖες δίνουν

$$\frac{\partial^2 u_x}{\partial z^2} = -\frac{\partial^2 u_z}{\partial x \partial z} = -\frac{\partial \epsilon_z}{\partial x}, \quad \frac{\partial^2 u_y}{\partial z^2} = -\frac{\partial^2 u_z}{\partial y \partial z} = -\frac{\partial \epsilon_z}{\partial y}.$$

Σ' αυτές τις ισότητες θέτουμε την έκφραση (14) του  $\epsilon_z$  και κατόπιν μετατρέπουμε τη λαπλασιανή  $\Delta$  των τριών παραμέτρων σε λαπλασιανή  $\bar{\Delta}$  των δύο παραμέτρων  $x, y$ , με τη βοήθεια της ισότητας

$$\Delta u_i = \bar{\Delta} u_i + \frac{\partial^2 u_i}{\partial z^2} = \bar{\Delta} u_i - \frac{\partial \epsilon_z}{\partial x_i}.$$

Εκτελώντας τις απλοποιήσεις βρίσκουμε τελικά τις εξισώσεις

$$\bar{\Delta} u_x + \frac{1+\nu}{1-\nu} \frac{\partial}{\partial x} \left( \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} \right) + \frac{1}{G} (p_x + p_x^0) = 0, \quad (15\alpha)$$

$$\bar{\Delta} u_y + \frac{1+\nu}{1-\nu} \frac{\partial}{\partial y} \left( \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} \right) + \frac{1}{G} (p_y + p_y^0) = 0, \quad (15\beta)$$

με τούς φορτιστικούς όρους του καταναγκασμού

$$\left. \begin{aligned} \frac{1}{G} p_x^0 &= -\frac{2}{1-\nu} \frac{\partial}{\partial x} (\epsilon_x^0 + \nu \epsilon_y^0) - \frac{\partial \gamma_{xy}^0}{\partial y} \\ \frac{1}{G} p_y^0 &= -\frac{2}{1-\nu} \frac{\partial}{\partial y} (\epsilon_y^0 + \nu \epsilon_x^0) - \frac{\partial \gamma_{xy}^0}{\partial x} \end{aligned} \right\}. \quad (16)$$

Οι τελευταίοι προκύπτουν με την ειδίκευση του τύπου (6.32) για τις τιμές του επίπεδου καταναγκασμού και με τη θεώρηση στίς εξ. (15) των πρόσθετων όρων που προέρχονται από τις εξ. (13) και (14).

Με τις εξ. (15) και την εξ. (14) καθορίζονται οι μετατοπίσεις  $u_x, u_y, u_z$  μιās τριπαραμετρικής καταστάσεως. Αυτή θα είναι επίπεδη ως προς την ένταση, μόνο εφόσον με τα δοσμένα αίτια πληροῦνται<sup>1)</sup> και οι δύο τελευταίες εξ. (12). Ώς προς την παραμόρφωση και τη μετατόπιση ὁποσδήποτε δέν εἶναι επίπεδη.

Τό ἔρώτημα πού ἀναφέρεται τώρα εἶναι τό ἂν ὑπάρχει ἡ διπαραμετρική επίπεδη ἐντατική κατάσταση· ἡ ἀπάντηση σ' αὐτό γενικά εἶναι ἀρνητική.<sup>2)</sup> Πράγματι, ἂν ὑποθέσουμε ὅτι οἱ μετατοπίσεις τοῦ ἐπιπέδου εἶναι συναρτήσεις μόνο τῶν δύο μεταβλητῶν, δηλαδή ἂν

$$u_x = u_x(x, y), \quad u_y = u_y(x, y), \quad (17)$$

τότε βρίσκουμε ἀπό τις δύο τελευταίες εξ. (12β) τις σχέσεις  $\partial u_z / \partial y = 0$  καί  $\partial u_z / \partial x = 0$ . Ἀπό αὐτές συνάγεται ὅτι τό  $u_z$  πρέπει νά εἶναι μιὰ καθαρή συνάρτηση τοῦ  $z$  μόνο, πράγμα πού ἀντίκειται στήν εξ. (14).

Τό πρόβλημα γιά τό ὁποῖο κυρίως ἐνδιαφερόμαστε ἀφορᾷ τό λεπτό δίσκο, μ' ἕνα πάχος  $d$ , σταθερό ἢ καί μεταβλητό. Στό δίσκο αὐτόν ἀπό τή μιὰ ἢ φόρτιση  $p_x, p_y$  κατανέμεται ὁμοιόμορφα κατὰ τό πάχος  $d$

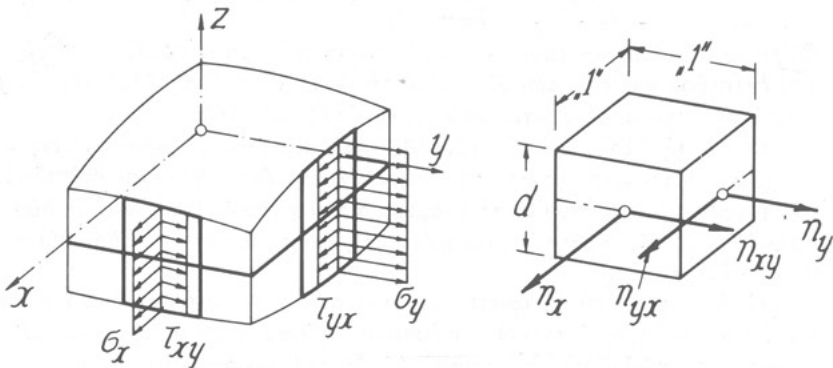
<sup>1)</sup> Ἡ διερεύνηση παραλείπεται, γιατί παρουσιάζει μόνο μαθηματικό ἐνδιαφέρον.

<sup>2)</sup> Ἡ διερεύνηση τῆς ἐπίπεδης παραμορφώσεως καί τῆς ἐπίπεδης ἐντάσεως γίνεται διεξοδικά στό σύγγραμμα τοῦ ΚΙΤΣΙΚΗ, Ν.: Στατική, 1. τομ. Ἀθῆναι 1938, σ. 237-254. [B.10]. Βλ. ἐπίσης LITTLE [Γ.22], σ. 83-90.



καί ἀπό τήν ἄλλη στίς δύο ὁριακές ἐπιφάνειές του  $z = \pm d/2$  — ἂν αὐτές εἶναι σχεδόν ἐπίπεδες — ἰσχύουν οἱ συνθήκες  $r_{yz} = r_{zx} = \sigma_z = 0$  τῆς ἐπίπεδης ἐντάσεως. Στίς ἴδιες ἐπιφάνειες θά ἔχουμε λοιπόν τίς τιμές  $\partial r_{yz} / \partial y = 0$  καί  $\partial r_{zx} / \partial x = 0$ , οἱ ὁποῖες δίνουν, σέ συνδυασμό μέ τήν τρίτη συνθήκη ἰσορροπίας, τή σχέση  $\partial \sigma_z / \partial z = 0$ , γιά ὅλα τά σημεία τῶν ὁριακῶν ἐπιφανειῶν. Ἡ τελευταία σχέση μαζί μέ τήν  $\sigma_z = 0$  ἐπιτρέπει νά δεχθοῦμε ὅτι ἡ  $\sigma_z$  καί στό ἐσωτερικό τοῦ λεπτοῦ δίσκου δέν μπορεῖ νά ἔχει ἀξιοπρόσεκτες τιμές. Ἔτσι δικαιολογεῖται ἡ πρώτη ἐξίσωση τῶν παραδοχῶν (9) ἀλλά καί οἱ δύο ἄλλες εἶναι ἐπακόλουθό τῶν προηγούμενων συλλογισμῶν.

Σέ μία πρώτη φάση ἐπιζητοῦμε τήν ἐξασφάλιση τῆς ἰσορροπίας τοῦ δίσκου στό μέσο ἐπίπεδό του, γιατί, ὅπως διαπιστώσαμε, κάθετα σ' αὐτό οὔτε φόρτιση οὔτε τάσεις ἀσκοῦνται. Γιά τό σκοπό αὐτόν θεωροῦμε ἕνα στοιχεῖο τοῦ δίσκου πού ὀρίζεται ἀπό τίς δύο ὁριακές ἐπιφάνειες καί, ἐπάνω στό μέσο ἐπίπεδο, ἀπό δύο ζεύγη τομῶν παράλληλων μέ τούς ἄξονες συντεταγμένων  $x, y$ . Γιά τήν ἰσορροπία κατὰ τίς διευθύνσεις τῶν ἄξόνων



Σχ. 2. Οἱ δυνάμεις διατάσεως (μεμβράνης) τοῦ δίσκου.

αὐτῶν μποροῦμε νά συνθέσουμε προηγουμένως τίς τάσεις  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$  ὅλου τοῦ πάχους  $d$  καί νά εἰσάγουμε τίς δυνάμεις

$$n_x = \int_d \sigma_x dz, \quad n_y = \int_d \sigma_y dz, \quad n_{xy} = \int_d \tau_{xy} dz. \quad (18\alpha)$$

Αὐτές ὀνομάζονται δυνάμεις μεμβράνης, γιατί ἐνεργοῦν ἐφαπτομενικά στό δίσκο, ἢ δυνάμεις διατάσεως, γιατί παραμορφώνουν τό δίσκο μέσα στό ἐπίπεδό του. Ἡ διάκριση γίνεται σέ ἀναφορά μέ τήν πλάκα, πού ἔχει τό ἴδιο σχῆμα μέ τό δίσκο, ἀλλά ἐμφανίζει τίς δυνάμεις κάμψεως — δηλαδή ροπές — μέ ἀποτέλεσμα νά καμπυλώνεται αὐτή. Οἱ δυνάμεις διατάσεως μποροῦν νά θεωρηθοῦν ὅτι εἶναι οἱ συνιστα-

μένες τῶν τάσεων τοῦ δίσκου, οἱ ὁποῖες ἐνεργοῦν στή μονάδα μήκους ἐκείνων τῶν τομῶν τοῦ δίσκου πού εἶναι κάθετες ἐπάνω στό μέσο ἐπίπεδο.

Ἄν τώρα ὀνομάσουμε  $P_x$ ,  $P_y$  τίς συνισταμένες τῶν φορτίων  $p_x$ ,  $p_y$  σέ ὅλο τό πάχος τοῦ δίσκου, δηλαδή ἂν θέσουμε

$$P_x = \int_d p_x dz, \quad P_y = \int_d p_y dz, \quad (18\beta)$$

τότε θά ἰσχύουν οἱ συνθήκες ἰσορροπίας

$$\frac{\partial n_x}{\partial x} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} + P_x = 0, \quad \frac{\partial n_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial n_y}{\partial y} + P_y = 0. \quad (19)$$

Αὐτές προκύπτουν στατικά ὅπως οἱ ἐξ. (5) καί μαθηματικά μέ τήν ὁλοκλήρωση τῶν ἐξ. (5) ὡς πρὸς  $z$  καί μετὰ μέ τήν ἀντικατάσταση τῶν τιμῶν (18α) καί (18β). Οἱ  $P_x$ ,  $P_y$  συνήθως συμβολίζονται μέ τῇ  $p_x$ ,  $p_y$  στήν περίπτωση ὅμως αὐτή τὰ φορτία αὐτά δέν εἶναι ἀνηγμένα στή μονάδα ὄγκου, ὅπως στίς ἐξ. (5), ἀλλά στή μονάδα μήκους τῶν γραμμῶν συντεταγμένων τοῦ μέσου ἐπιπέδου.

Μετά ἀπό αὐτά δεχόμεστε γιά τό δίσκο μιά ἐντατική κατάσταση σχεδόν ἐπίπεδη (quasi-plane), δηλαδή κατὰ μέσο ὄρο ἐπίπεδη καί διπαραμετρική<sup>1)</sup>, μέ χαρακτηριστικά μεγέθη τίς μέσες τιμές τῶν τάσεων

$$\sigma_x = \frac{1}{d} n_x, \quad \sigma_y = \frac{1}{d} n_y, \quad \tau_{xy} = \frac{1}{d} n_{xy}, \quad (20)$$

Αὐτές δίνουν τίς διπαραμετρικές μέσες τιμές τῶν παραμορφώσεων (10α) καί (10γ) καί στή συνέχεια τίς διπαραμετρικές ἐπίσης μέσες τιμές τῶν μετατοπίσεων  $u_x$ ,  $u_y$ , πού προκύπτουν ἀπό τίς ἐξ. (12α). Ἄν θέλαμε νά ἐργαστοῦμε μέ τίς δυνάμεις διατάσεως, ὁ νόμος ἔλαστικότητας (10α) θά εἶχε τή μορφή

$$\epsilon_x = \frac{1}{Ed} (n_x - \nu n_y) + \epsilon_x^0, \quad \epsilon_y = \frac{1}{Ed} (n_y - \nu n_x) + \epsilon_y^0, \quad \gamma_{xy} = \frac{n_{xy}}{Gd} + \gamma_{xy}^0, \quad (21)$$

Μένει ἀκόμη ἀνοικτό τό θέμα τῶν παραμορφώσεων  $\gamma_{yz}$ ,  $\gamma_{zx}$ ,  $\epsilon_z$  καί τῆς μετατοπίσεως  $u_z$ , τίς ὁποῖες ὅμως τώρα ἄρκει νά ὀρίσουμε κατὰ μέσο ὄρο, δηλαδή μόνο ἐπάνω στό μέσο ἐπίπεδο. Ἡ διατήρηση τῆς ἐπίπεδης μορφῆς τοῦ δίσκου ἐπιβάλλει τή μέση τιμή  $u_z = \text{σταθ.} = 0$ , ἐνῶ οἱ μηδενικές τάσεις  $\tau_{yz}$  καί  $\tau_{zx}$  ἐπιβάλλουν μηδενικές ὀλισθήσεις  $\gamma_{yz}$ ,  $\gamma_{zx}$ . Ἐτσι σάν μέση τιμή τῆς  $\epsilon_z$  μποροῦμε νά δεχθοῦμε αὐτή πού δίνεται ἀπό τήν ἐξ. (10γ). Ἡ  $\epsilon_z$  ἔχει σάν συνέπεια τήν αὔξηση τοῦ πάχους τοῦ δίσκου κατὰ  $\epsilon_z d$ , μιά αὔξηση πού εἶναι μεταβλητή ἀπό σημεῖο σέ σημεῖο τοῦ μέσου ἐπιπέδου.

<sup>1)</sup> Γιά τή σχετική διερεύνηση βλ. TIMOSHENKO-GOODIER [Γ.42], σ. 270.

## 9.2. Η μέθοδος της τασοσυναρτήσεως

Η μέθοδος τάσεων απλοποιείται σημαντικά με τη χρησιμοποίηση της τάσοσυναρτήσεως  $F(x, y)$ , πού εισήγαγε ο AIRY<sup>1)</sup>. Για νά καταλήξουμε σέ πιά γενικές εξισώσεις, θεωρούμε σάν γνωστή μιá εἰδική λύση  $\sigma_x^p, \sigma_y^p, \tau_{xy}^p$ , πού πληροῖ μόνο τίς στερεοστατικές συνθήκες (5). Οἱ τάσεις τότε δίνονται μέ τίς ἐκφράσεις

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 F}{\partial y^2} + \sigma_x^p, \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} + \sigma_y^p, \quad \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 F}{\partial x \partial y} + \tau_{xy}^p, \quad (26)$$

γιατί αὐτές πληροῦν ἐκ ταυτότητος τίς συνθήκες ἰσορροπίας. Ἡ διαφορική ἐξίσωση τῆς ἄγνωστης τασοσυναρτήσεως προκύπτει ἀπό τή συνθήκη συμβιβαστοῦ τῶν τάσεων (24) μέ τήν εἰσαγωγή τῶν προηγούμενων τιμῶν· αὐτές δίνουν

$$\sigma_x + \sigma_y = \Delta F + (\sigma_x^p + \sigma_y^p). \quad (27)$$

Ἔτσι ἡ (24) γίνεται

$$\Delta \Delta F + [\Delta(\sigma_x^p + \sigma_y^p) + (1+\nu)(p + p^0)] = 0, \quad (28)$$

ὅπου  $\Delta \Delta$  ἡ διπλή λαπλασιανή μέ τή μορφή

$$\Delta \Delta = \frac{\partial^4}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4}{\partial y^4}. \quad (29)$$

Ἀπό τίς τάσεις (26) ὑπολογίζονται οἱ παραμορφώσεις (πρβ. ἐξ. 10α) καί ἀπό αὐτές, μέ τήν ὁλοκλήρωση τῶν ἐξισώσεων  $\epsilon_x = \partial u_x / \partial x$  καί  $\epsilon_y = \partial u_y / \partial y$ , οἱ μετατοπίσεις :

$$\left. \begin{aligned} E u_x &= \int (\sigma_x - \nu \sigma_y) dx + E \int \epsilon_x^0 dx + \omega_y(y) \\ E u_y &= \int (\sigma_y - \nu \sigma_x) dy + E \int \epsilon_y^0 dy + \omega_x(x) \end{aligned} \right\}. \quad (30\alpha)$$

Οἱ δύο συναρτήσεις ὁλοκληρώσεως  $\omega_y(y)$  καί  $\omega_x(x)$  δέν εἶναι ἀνεξάρτητες μεταξύ τους, γιατί ὑποχρεωτικά ἰσχύει ἡ συνθήκη

$$\frac{\partial u_x}{\partial y} + \frac{\partial u_y}{\partial x} = \gamma_{xy} = \frac{1}{G} \tau_{xy} + \gamma_{xy}^0 = \frac{2(1+\nu)}{E} \tau_{xy} + \gamma_{xy}^0. \quad (30\beta)$$

Μετά τήν εἰσαγωγή τῶν τιμῶν (30α) αὐτή γίνεται ἀρχικά

<sup>1)</sup> AIRY, G. B.: On the strains in the interior of beams, Lond. Phil. Trans. Vol. 153 (1863) p. 42 καί British Assoc. Report p. 82, Cambridge 1862.

$$\int \left( \frac{\partial \sigma_x}{\partial y} - \nu \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + E \frac{\partial \epsilon_x^0}{\partial y} \right) dx + \int \left( \frac{\partial \sigma_y}{\partial x} - \nu \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + E \frac{\partial \epsilon_y^0}{\partial x} \right) dy + \frac{d\omega_x}{dx} + \frac{d\omega_y}{dy} = 2(1+\nu) r_{xy} + E \gamma_{xy}^0 \quad (30\gamma)$$

καί κατόπιν, μέ τή θεώρηση τῶν συνθηκῶν ἰσορροπίας (5), ἀποκτᾶ τήν τελική της μορφή

$$\frac{d\omega_x}{dx} + \frac{d\omega_y}{dy} + \int \left( \frac{\partial \sigma_x}{\partial y} + \nu p_y + E \frac{\partial \epsilon_x^0}{\partial y} \right) dx + \int \left( \frac{\partial \sigma_y}{\partial x} + \nu p_x + E \frac{\partial \epsilon_y^0}{\partial x} \right) dy = (2+\nu) r_{xy} + E \gamma_{xy}^0 + \sigma_{\text{σταθ}}. \quad (30\delta)$$

Οἱ μαζικές δυνάμεις  $p_x, p_y$  κατὰ κανόνα εἶναι συντηρητικές, προέρχονται δηλαδή ἀπό ἕνα δυναμικό  $V$  μέ τήν ἐκτέλεση τῶν παραγωγίσεων:

$$p_x = - \frac{\partial V}{\partial x}, \quad p_y = - \frac{\partial V}{\partial y}. \quad (31\alpha)$$

Σ' αὐτή τήν περίπτωση ὁ τύπος (25α) δίνει

$$p = \frac{\partial p_x}{\partial x} + \frac{\partial p_y}{\partial y} = - \left( \frac{\partial^2 V}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 V}{\partial y^2} \right) = -\Delta V. \quad (31\beta)$$

Ἀπό τήν ἄλλη πλευρά μπορεῖ νά τεθεῖ

$$\sigma_x^p = V, \quad \sigma_y^p = V, \quad r_{xy}^p = 0. \quad (31\gamma)$$

Ἀλλά καί τά φορτία τοῦ καταναγκασμοῦ μπορεῖ νά δίνουν ἀνάλογα ἀποτελέσματα. Ἐτσι γιά τή θερμοκρασιακή ἀλλαγὴ κατὰ  $T(x, y)$  βαθμούς ἢ ἀρχική παραμόρφωση ἔχει τίς τιμές

$$\epsilon_x^t = \epsilon_y^t = \alpha T(x, y), \quad \gamma_{xy}^t = 0, \quad (32\alpha)$$

ὅπου  $\alpha$  ὁ συντελεστής τῆς θερμικῆς διαστολῆς τοῦ ὕλικου. Μέ τίς τιμές αὐτές ὁ τύπος (25β) δίνει

$$p_0 = 2G\alpha \left( \frac{\partial^2 T}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 T}{\partial y^2} \right) = \frac{E\alpha}{1+\nu} \Delta T. \quad (32\beta)$$

Στήν ὑπόψη περίπτωση ἡ διαφορική ἐξίσωση γίνεται

$$\Delta \Delta F + \Delta [(1-\nu) V + E \alpha T] = 0. \quad (33)$$

Ἀπό τήν ἄλλη πλευρά οἱ ἐκφράσεις (30α) καί (30δ) τῶν μετατοπίσεων ἀποκτοῦν ἀπλούστερη μορφή, ἐφόσον μάλιστα χρησιμοποιηθοῦν καί οἱ τύποι (26). Ἐτσι ἔχουμε

$$\left. \begin{aligned} E u_x &= \int \left[ \frac{\partial^2 F}{\partial y^2} + (1-\nu) V \right] dx - \nu \frac{\partial F}{\partial x} + E \alpha \int T dx + \bar{\omega}_y \\ E u_y &= \int \left[ \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} + (1-\nu) V \right] dy - \nu \frac{\partial F}{\partial y} + E \alpha \int T dy + \bar{\omega}_x \end{aligned} \right\} \quad (34\alpha)$$

$$\begin{aligned} \frac{\partial \bar{\omega}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{\omega}_y}{\partial y} + \int \frac{\partial^3 F}{\partial y^3} dx + \int \frac{\partial^3 F}{\partial x^3} dy + 2 \frac{\partial^2 F}{\partial x \partial y} + \\ + (1-\nu) \int \left( \frac{\partial V}{\partial y} dx + \frac{\partial V}{\partial x} dy \right) + E \alpha \int \left( \frac{\partial T}{\partial y} dx + \frac{\partial T}{\partial x} dy \right) = \text{σταθ.} \quad (34\beta) \end{aligned}$$

Τέλος ή πιό συνηθισμένη περίπτωση είναι ή περίπτωση σ ω λ η ν ο ε ι - δ ο υ ς πεδίου δυνάμεων καί θερμοκρασίας. Τότε ισχύουν οί συνθήκες

$$\Delta V = 0, \quad \Delta T = 0$$

καί ή διαφορική εξίσωση (33) του προβλήματος γίνεται διαρμονική :

$$\Delta \Delta F = \frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial y^4} = 0. \quad (35)$$

Οί εκφράσεις (34α) τών μετατοπίσεων παραμένουν αναλλοίωτες, μόνο πού στή συνθήκη (34β) εξαφανίζονται τά ολοκληρώματα πού περιέχουν τά μεγέθη  $V$  καί  $T$ .

Καί γιά τή μέθοδο μετατοπίσεων ό MARGUERRE έδωσε μιá σ υ ν ά ρ τ η σ η μετατοπίσεων  $\psi(x, y)$ , μέ τήν όποία μπορούν νά εκφραστούν όλα τά μεγέθη.<sup>1)</sup> Για τήν περίπτωση τής όμοιογενοϋς καταστάσεως, δηλαδή αϋτής πού δέν παρουσιάζει μαζική φόρτιση ή έσωτερικό καταναγκασμό, οί μετατοπίσεις μπορούν νά εκφραστούν κατά τόν τρόπο

$$u_x = - \frac{1+\nu}{1-\nu} \frac{\partial^2 \psi}{\partial x \partial y}, \quad u_y = \frac{1+\nu}{1-\nu} \frac{\partial^2 \psi}{\partial x^2} + \Delta \psi, \quad (36\alpha)$$

έφόσον ή  $\psi$  είναι διαρμονική συνάρτηση :

$$\Delta \Delta \psi = 0. \quad (36\beta)$$

Πράγματι, αν τεθούν οί τιμές (36α) στίς καθοριστικές διαφορικές έξ. (14) καί αν ληφθεί υπόψη ή (36β), τότε οί έξ. (15) πληροϋνται εκ ταυτότητος. Έπομένως μέ τίς εκφράσεις (36α) μπορούν νά υπολογιστοϋν πρώτα από τούς τύπους (2β) οί παραμορφώσεις καί μετά από τούς (11) οί τάσεις :

<sup>1)</sup> MARGUERRE, K. : Ebenes und achsensymmetrisches Problem der Elastizitätstheorie, ZAMM, 13(6), 437, 1933.

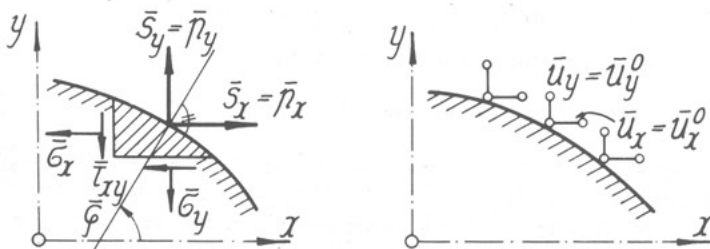
$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1-\nu^2} \left( -\frac{\partial^3 \psi}{\partial x^2 \partial y} + \nu \frac{\partial^3 \psi}{\partial y^3} \right), \quad \sigma_y = \frac{E}{1-\nu^2} \left[ (2+\nu) \frac{\partial^3 \psi}{\partial x^2 \partial y} + \frac{\partial^3 \psi}{\partial y^3} \right] \\ \tau_{xy} &= \frac{E}{1-\nu^2} \left( \frac{\partial^3 \psi}{\partial x^3} - \nu \frac{\partial^3 \psi}{\partial x \partial y^2} \right) \end{aligned} \right\} \quad (37)$$

Παρόλο που ἡ ὑπόψη μέθοδος δέν ἀπαιτεῖ καμιά ὁλοκλήρωση γιά τόν προσδιορισμό τῶν μεγεθῶν ἐντάσεως καί μετατοπίσεως, κατὰ κανόνα ὕστερεῖ συγκριτικά μέ τή μέθοδο τῆς τασεῶσυναρτήσεως.

Ἡ ὁλοκλήρωση τῶν διαφορικῶν ἐξισώσεων τῆς ἐπίπεδης ἐντάσεως ἀπαιτεῖ τήν ὕπαρξη δύο συνοριακῶν συνθηκῶν ἀκριβῶς τόσες δίνει καί τό φυσικό πρόβλημα. Ἄν π.χ. τό σύνορο, δηλαδή ἡ γραμμή τοῦ περιγράμματος τοῦ δίσκου, εἶναι ἐλεύθερο, τότε ἐπάνω σ' αὐτό εἶναι γνωστή ἡ φόρτιση, μέ τίς συνιστώσες τῆς  $\bar{p}_x$  καί  $\bar{p}_y$ . αὐτές μπορεῖ νά εἶναι ἀκόμη καί μηδενικές. Οἱ τάσεις λοιπόν  $\bar{\sigma}_x$ ,  $\bar{\sigma}_y$ ,  $\bar{\tau}_{xy}$  πρέπει νά δίνουν, γιά τίς τομές πού ἐφάπτονται ἐπάνω στό σύνορο, δύο συνιστώσες  $\bar{s}_x$  καί  $\bar{s}_y$  ἴσες ἀκριβῶς μέ τή δοσμένη φόρτιση  $\bar{p}_x$ ,  $\bar{p}_y$ . Ἀπό τό αἶτημα αὐτό καί μέ τή βοήθεια τῶν ἐξ. (3.20) προκύπτουν οἱ δύο συνοριακές συνθήκες

$$\bar{s}_x = \bar{\sigma}_x \cos \bar{\phi} + \bar{\tau}_{xy} \sin \bar{\phi} = \bar{p}_x, \quad \bar{s}_y = \bar{\tau}_{xy} \cos \bar{\phi} + \bar{\sigma}_y \sin \bar{\phi} = \bar{p}_y. \quad (38)$$

Μέ τή μορφή αὐτή ἐφαρμόζονται οἱ συνοριακές συνθήκες, ὅταν πρόκειται νά ὁλοκληρωθοῦν οἱ δύο στατικές συνθήκες (5) μαζί μέ τή συνθήκη συμβιβαστοῦ (24). Ἄν ὅμως ἡ ὁλοκλήρωση γίνεται γιά τίς ἐξ. (14) ἢ τήν (28) ἢ τήν (36β), τότε στίς συνοριακές συνθήκες (38) οἱ τάσεις ἐκφράζονται ἀντίστοιχα μέ τίς μετατοπίσεις  $\bar{u}_x$ ,  $\bar{u}_y$  ἢ μέ τή συνάρτηση AIRY ἢ μέ τή συνάρτηση MARGUERRE.



Σχ. 3. Συνοριακές συνθήκες τοῦ δίσκου.

Ἀντίθετα ἀπό τό ἐλεύθερο, στό ἐδραζόμενo σύνορο, ὅπου ὑπάρχει μιά στήριξη πού ἐμποδίζει καί τίς δύο μετατοπίσεις  $\bar{u}_x$ ,  $\bar{u}_y$ , θά ἰσχύουν οἱ συνοριακές συνθήκες

$$\bar{u}_x = \bar{u}_x^0, \quad \bar{u}_y = \bar{u}_y^0, \quad (39)$$

όπου  $\bar{u}_x^0$ ,  $\bar{u}_y^0$  ή δοσμένη καταναγκασμένη μετατόπιση του συνόρου, πού μπορεί νά είναι καί μηδενική. Στή μέθοδο μετατοπίσεων οί συνθήκες αυτές εφαρμόζονται αυτούσιες, ενώ στή μέθοδο τάσεων εισάγονται γιά τίς  $\bar{u}_x$ ,  $\bar{u}_y$  οί εκφράσεις (30α) ή (34α).

Στό ελεύθερο σύνορο είναι γνωστές έξαρχής οί δύο δυνάμεις  $\bar{s}_x$ ,  $\bar{s}_y$  καί μετά τή λύση του προβλήματος προκύπτουν οί άγνωστες τιμές  $\bar{u}_x$ ,  $\bar{u}_y$  τών μετατοπίσεων του συνόρου. Αντίθετα στό έδραζόμενο σύνορο προκαθορίζονται οί δύο μετατοπίσεις καί μετά τόν ύπολογισμό προκύπτουν οί τιμές τών δύο δυνάμεων  $\bar{s}_x$ ,  $\bar{s}_y$ , πού είναι οί αντιδράσεις του συνόρου. Έκτός όμως από αυτές τίς δύο περιπτώσεις ά μι γ ω ν συνοριακών συνθηκών, μπορούμε νά έχουμε καί μι κ τ έ ς. Είναι π.χ. δυνατό νά δίνεται ή δύναμη  $\bar{s}_x$  καί ή κ ά θ ε τ η μετατόπισή της  $\bar{u}_y^0$  ή αντίστροφα ή δύναμη  $\bar{s}_y$  καί ή κ ά θ ε τ η μετατόπισή της  $\bar{u}_x^0$ .

Τελειώνοντας πρέπει νά αναφέρουμε καί τήν ά ρ χ ή τ η ς έ π α λ λ η λ ί α ς, πού εξακολουθεί πάντα νά ισχύει. Ειδικότερα, όταν χρησιμοποιούμε τήν ταεοσυνάρτηση του AIRY ή τή συνάρτηση του MARGUERRE, πρέπει νά έχουμε υπόψη ότι ή γραμμική μορφή τών καθοριστικών τους εξισώσεων (28) καί (36β) επιτρέπει τήν εφαρμογή τής άρχής τής έπαλληλίας καί γιά τίς ίδιες τίς συναρτήσεις. Έτσι, αν ή λύση του προβλήματος ενός δίσκου ό ρ ι σ μ έ ν η ς μ ο ρ φ η ς καί σ τ η ρ ί ξ ε ω ς, γιά τά αίτια ( $a_1$ ) καί ( $a_2$ ), δίνεται από τίς ταεοσυναρτήσεις αντίστοιχα  $F_1$  καί  $F_2$ , τότε τό άθροισμα  $F_1 + F_2$  παριστάνει τή λύση γιά τήν περίπτωση ( $a_1 + a_2$ ) τής συνυπάρξεως τών δύο αίτίων.

#### Ά σ κ ή σ ε ι ς

1. Νά έπαληθευθοϋν οί έξ. (15) καί οί τύποι (16).
2. Νά έπαληθευθοϋν οί έξ. (24) καί οί τύποι (25).
3. Νά άποδειχθεί ότι ή παραδοχή (36α), μαζί μέ τήν (36β), έπαληθεϋουν εκ ταυτότητος τίς έξ. (14). Νά ύπολογιστοϋν οί τάσεις (37).
- 4.\* "Αν ένας έσωτερικός καταναγκασμός  $\epsilon_x^0$ ,  $\epsilon_y^0$ ,  $\gamma_{xy}^0$  πληροί τή συνθήκη συμβιβαστοϋ (23) καί αν ό δίσκος περικλείνεται από ένα τελείως ελεύθερο σύνορο, τότε τί τάσεις θα δημιουργηθοϋν; Πώς ύπολογίζονται οί μετατοπίσεις;

### 9.3. Ο έλεγχος τών γνωστών λύσεων

Από τήν άντοχή τών υλικών, άλλα καί μέ άλλους τρόπους, καταλήγουμε σέ λύσεις όρισμένων άπλών προβλημάτων,<sup>1)</sup> οί όποιες γιά νά έδραιω-

<sup>1)</sup> Η μεθοδική επίλυση, μέ τή βοήθεια τής συναρτήσεως AIRY, όλων τών κλασικών προβλημάτων του δίσκου, βρίσκειται στά συγγράμματα τών TIMOSHENKO-GOODIER [Γ.42] καί του GIERMANN [Γ.11]. Βλ. επίσης ΣΥΡΜΑΚΕΖΗ [Γ.39].

θοῦν χρειάζονται ἓναν ἔλεγχο βάσει τῶν αὐστηρῶν συνθηκῶν τῆς θεωρίας τοῦ δίσκου. Ὁ ἔλεγχος αὐτός ἀπαιτεῖ τήν ἐπαλήθευση :

- τῶν στατικῶν συνθηκῶν (5),
- τῆς συνθήκης συμβιβαστοῦ (24) ἢ (28) ἢ (33) ἢ (35) καί
- τῶν συνοριακῶν συνθηκῶν τοῦ προβλήματος.

Ὅταν ἀποκλειστοῦν ἀπό τή φόρτιση οἱ μοναχικές δυνάμεις, τότε πρέπει ἐπιπλέον οἱ λύσεις νά δίνουν τάσεις μέ πεπερασμένες τιμές σέ ὅλη τήν ὑλική περιοχή τοῦ δίσκου.

Ἀρχίζοντας ἀπό τό πιό ἀπλό παράδειγμα, δηλαδή τοῦ ὀρθογωνικοῦ δίσκου πού ἐφελκύεται στά δύο ἄκρα του μέ τίς ὁμοιόμορφα καταναμημένες τάσεις  $\bar{p}_x = \text{σταθ.}$ , δοκιμάζουμε τή γνωστή λύση

$$\sigma_x = \bar{p}_x, \quad \sigma_y = 0, \quad \tau_{xy} = 0.$$

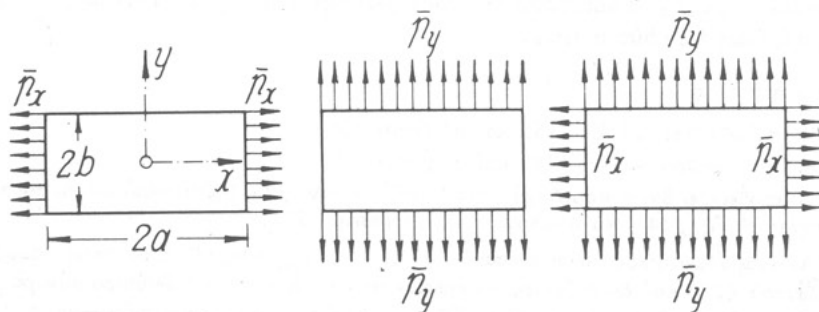
Αὕτή εἶναι ἡ αὐστηρή λύση, γιατί ἐπαληθεύει τίς (5), τήν (35) καί τίς συνοριακές συνθήκες, πού ἐδῶ εἶναι :

$$\text{γιά } x = \pm a : \quad \bar{\sigma}_x = \bar{p}_x, \quad \bar{\tau}_{xy} = 0,$$

$$\text{γιά } y = \pm b : \quad \bar{\sigma}_y = 0, \quad \bar{\tau}_{xy} = 0.$$

Μέ τήν ἀνταλλαγή τῶν δεικτῶν  $x$  καί  $y$  μπορούμε ἀμέσως νά γράψουμε τή λύση

$$\sigma_x = 0, \quad \sigma_y = \bar{p}_y, \quad \tau_{xy} = 0$$



Σχ. 4. Ὀρθογωνικός δίσκος μέ μονό - καί διαξονικό ἔλκυσμό.

γιά τήν ὁμοιόμορφη ἔλξη κατά τή διεύθυνση  $y$  καί, ἐφαρμόζοντας τήν ἀρχή τῆς ἐπαλληλίας, νά συνθέσουμε τή λύση

$$\sigma_x = \bar{p}_x, \quad \sigma_y = \bar{p}_y, \quad \tau_{xy} = 0$$

γιά τήν ὁμοιόμορφη φόρτιση καί κατά τίς δύο διευθύνσεις.

Ἄν πρόκειται γιά πρόβλημα κάμψως δοκοῦ, τότε, στή διατομή πού