

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό τοῦ κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Ἐπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

Πρόλογος (*)

Ἐπιφάνεια ὑβώσεως θὰ προσεγγίξῃ τόσῳ περισσώτερον πρὸς τὴν πραγματικὴν κατὰ τὴν ἰδεατὴν στιγμήν τῆς μεταπτώσεως τῆς ἰσορροπίας, ὅσο τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως τῆς πλακῶς τὸ ἐπιτελούμενον κατὰ τὴν δυνατὴν παραμορφωσὴν αὐτῆς, καθ' ἣν τὸ μέσον ἐπίπεδον λαμβάνει τὴν μορφήν τῆς ἐκλεγείσης δυνατῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως, καθίσταται μικρότερον, τείνει πρὸς ἐλάχιστον, μὲ ὀριακὴν τιμὴν τὸν μηδενισμόν. Ἐκ τῆς συνθήκης ταύτης τοῦ ἐλαχίστου προκύπτει ἡ ἐνεργειακὴ συνθήκη ὑβώσεως, ἐξ ἧς εἶναι ἐν γένει δυνατόν νὰ ὑπολογισθῇ τὸ κρίσιμον φορτίον ὑβώσεως.

Ἡ διατριβὴ χωρίζεται εἰς δύο μέρη: Τὸ πρῶτον ἀναφέρεται κυρίως εἰς ἐφαρμογὰς τῆς ἀναλυτικῆς μεθόδου, ἐνῶ τὸ δεύτερον ἀπεροῦται ἀποκλειστικῶς εἰς τὴν ἀνάπτυξιν καὶ ἐφαρμογὴν τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου. Ἡ διατριβὴ ἔχει ἐν τῷ συνόλῳ αὐτῆς σύνθεσιν καθ' ὁλοκληρίαν πρωτότυπον. Ὡς κυριώτερα βοηθήματα ἐχρησιμοποίησαν τὸ ἄριστον σύγγραμμα τοῦ Α. Nádai ὑπὸ τὸν τίτλον «Elastischer Platten», καθὼς καὶ τὸ σύγγραμμα τοῦ καθηγητοῦ F. Hartmann ὑπὸ τὸν τίτλον «Knickung, Kippung, Beulung», ἀμφότερα προσφάτου σχετικῆς ἐκδόσεως. Κατὰ ἡσσονα ἀναγορῆν ἐβουλήθημεν ἐκ τοῦ συγγράμματος «Drang u. Zwang» τῶν Α. u. L. Föppl.

Τὴν ἐνεργειακὴν συνθήκην ὑβώσεως διετύπωσε, βασισθεὶς εἰς τὰς ἐργασίας τοῦ Lord Rayleigh (1), ὁ G. H. Bryan (1891—1894), ἐχρησιμοποίησε δὲ ταύτην ἀργότερον εὐρύτατα ὁ Timoshenko πρὸς ἐπίλυσιν πολυπληθῶν περιπτώσεων ὑβώσεως (1921—31), ὡς καὶ οἱ Reissner, Schleicher κ. ἄ. Χωρὶς νὰ εἰμεθα εἰς θέσιν νὰ ἐκφέρωμεν κρίσιν διὰ τὰς πηγὰς, εἰς ἃς δὲν κατέστη δυνατόν νὰ προσφύγωμεν (λ. χ. Bryan, Timoshenko), ἔχομεν ἐν τούτῳ τὴν γνώμην, ὅτι ἡ ἀπόδειξις καὶ διατύπωσις τοῦ ἐνεργειακοῦ κριτηρίου, ὡς ἐκτίθεται εἰς τὰ εἰς τὴν διάθεσιν μας συγγράμματα, δὲν τυγχάνει ἀπολύτως ἰκανοποιητικῆς: Ὁ μὲν Nádai μακροχρόνι ἐπέχει τὸ δέον, ὡς νομίζομεν, ἐνῶ ὁ Hartmann ἐν τῇ συντομίᾳ του καθίσταται ἀσαφής. Διὰ τοῦτο θεωροῦμεν τὴν ἐν τῇ διατριβῇ γινομένην πρωτότυπον ἀνάπτυξιν τῶν § § 1 καὶ 13, ἐκπορευομένην ἐκ τῆς ἀρχῆς τῶν δυνατῶν ἔργων, ὡς προτιμητέαν, παρουσιάζουσιν ἐν σχέσει μὲ τὰς προηγουμένας τὰ πλεονεκτήματα τῆς ἀπλότητος, τῆς συντομίας καὶ σαφηνείας, ἐν συνδυασμῷ, ὡς νομίζομεν, μὲ ἀπόλυτον ἐπάρκειαν. Δέον νὰ ἀναφέρωμεν, ὅτι τὴν κεντρικὴν σκέψιν πρὸς ἐπίτευξιν τῆς ἀπλοποιήσεως ταύτης ἠρῆσθημεν ἐκ τοῦ «Drang u. Zwang» § 12, Bd I.

Εἰς τὴν § 2 παρέχεται, παραδειγματικῶς ἐνεκεν, ἡ ἐφαρμογὴ τῆς ἀναλυτικῆς καὶ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου διὰ τὸν ὑπολογισμόν τοῦ κρίσιμου φορτίου λυγισμοῦ τῆς θλιβομένης ράβδου, ἀμφότεραι δὲ αἰ μέθοδοι καταλήγουσιν εἰς τὸ αὐτὸ ἀποτέλεσμα, ἧτοι τὸν γνωστὸν τύπον τοῦ Euler τῆς ἐλαστικῆς περιοχῆς. Ἡ ἀνάπτυξις αὐτῆ ἀπαντᾷται ὑπὸ οὐσιαστικῶς διάφορον διατύπωσιν καὶ εἰς «Drang u. Zwang», § 105 κ. ε., Bd. II.

Διὰ τὴν διατύπωσιν τῆς ἀναλυτικῆς καὶ τῆς ἐνεργειακῆς συνθήκης ὑβώσεως τῆς πλακῶς ἀπαιτεῖται ὅμως ἡ γνώσις τῆς ἐντατικῆς καταστάσεως καὶ τῆς καταστάσεως παραμορφώσεως τῆς πλακῶς, ὑποβαλλομένης εἰς φόρτισιν κάθετον καὶ συνάμα συνεπίπεδον πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον, ὡς καὶ ἡ εὐρέσις τῶν τύπων ὑπολογισμοῦ τοῦ ἔργου παραμορφώσεως τῆς πλακῶς, πραγματικοῦ ἢ δυνατοῦ. Ἐκρίναμεν ἄρα σκοπίμον, ἀφοῦ ἄλλοστε ἡ ἐλληνικὴ βιβλιογραφία εἶναι ἐν προκειμένῳ εἰς ἄκρον πτωχὴ, νὰ παρεμβάλωμεν τὰς § § 4 ἕως 7, διὰ τὴν κατάρτισιν τῶν ὁποίων κατ' ἐξοχὴν χρήσιμος ἀπέβη ὁ Ιος τόμος τῆς Στατικῆς τοῦ Καθηγητοῦ καὶ προπρυτάνεως κ. Ν. Κιτσικῆ. Εἰς τὸ τέλος

1) Τὸν προσδιορισμὸν τοῦ κρίσιμου φορτίου ὑβώσεως, ἧτοι τῆς τιμῆς ἐκείνης τῶν ἐξωτερικῶν φορτίων, πέραν τῆς ὁποίας ἡ ἰσορροπία μεταπίπτει ἀπὸ τῆς εὐσταθοῦς εἰς τὴν ἀσταθῆ κατάστασιν, καὶ

2) Τὸν καθορισμὸν τῆς μορφῆς, τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως, ἧτοι τῆς μορφῆς, ἣν λαμβάνει τὸ μέσον ἐπίπεδον τῆς πλακῶς κατὰ τὴν ἰδεατὴν στιγμήν τῆς μεταπτώσεως τῆς ἰσορροπίας εἰς κατάστασιν ἀσταθῆ.

Ὅπως εἰς τὸν λυγισμόν τῶν ράβδων, οὕτω καὶ εἰς τὴν ὑβῶσιν πλακῶν ὁ ἐπακριβὴς καθορισμὸς τῶν βελῶν ὑβώσεως δὲν εἶναι δυνατόν, διὰ λόγον ὃν παραλείπομεν νὰ ἀναπτύξωμεν ἐνταῦθα, ἐκθέτομεν ὅμως εἰς τὴν ὑποσημείωσιν (9) τοῦ κειμένου.

Τὸ πρόβλημα τῆς ὑβώσεως παρουσιάζει πολὺ τεχνικὸν ἐνδιαφέρον, ἰδίως εἰς τὰς χαλυβδίνια κατασκευὰς, ὅπου πολλάκις παρίσταται ἀνάγκη νὰ ἐξακριβωθῇ ἡ εὐστάθεια τῆς ἰσορροπίας ὑψηλῶν καὶ λεπτῶν κορμῶν συνθέτων διατομῶν, ὑποβαλλομένων εἰς ὁμοίμορφον θλίψιν, ἢ ὀρθὰς καμπτικὰς τάσεις, ἢ διατηρητικὴν ἔντασιν. Τὸ μεταξὺ τῶν πελμάτων καὶ τῶν ἀνὰ ἀποστάσεις τιθεμένων ἐνισχύσεων τμήμα τοῦ λεπτοῦ κορμοῦ δέον νὰ θεωρηθῇ ὡς πλάξ ὑποβαλλομένη εἰς συνεπίπεδον πρὸς τὸ μέσον τῆς ἐπίπεδον φόρτισιν, ὑποκειμένη εἰς ὑβῶσιν, ἄρα μεταπτώσιν εἰς ἀσταθῆ ἰσορροπίαν, ὅταν αἱ ἐξωτερικαὶ δυνάμεις ὑπερβῶν τὴν κρίσιμον τιμὴν ὑβώσεως.

Διὰ τὸν χειρισμὸν τῶν προβλημάτων εὐσταθείας, ἄρα καὶ ὑβώσεως, τίθενται εἰς διάθεσιν ἡμῶν δύο μέθοδοι: Ἡ πρώτη, ὀνομαζομένη ἀναλυτικῆ, συνίσταται εἰς τὴν ἀναζήτησιν λύσεως τῆς γενικῆς διαφορικῆς ἐξίσωσως τῆς ἐπιφανείας κάμψεως τῆς πλακῶς, συμβιβαστομένης πρὸς τὰς συνοριακὰς συνθήκας τῆς ἐξεταζομένης περιπτώσεως. Ὅσακις ὅμως ἡ ἐξεύρεσις τῆς ταύτης λύσεως καθίσταται ἀνέφικτος ἢ πολὺ δύσκολος—λόγω συνθετωτέρας φορτίσεως, ἢ πολυπλοκωτέρου γεωμετρικοῦ σχήματος, ἢ ποικιλοτέρας συνοριακῶν συνθηκῶν—ἐνδείκνυται ἡ ἐφαρμογὴ τῆς δευτέρας μεθόδου, ἣν καλοῦμεν ἐνεργειακὴν, πηγαζούσης ἐκ τῆς ἀρχῆς τῶν δυνατῶν ἔργων. Ἡ ἐνεργειακὴ μέθοδος εἶναι μέθοδος κατὰ προσέγγισιν ἀκριβῆς, συνίσταται δὲ εἰς τὴν ἐκλογὴν δυνατῆς τινος ἐπιφανείας ὑβώσεως, ἧς ἡ ἐξίσωσις ἀποτελεῖται ἐκ πολλῶν προσθετῶν (τόσον περισσοτέρων, ὅσον ἡ ἐπιδιωκόμενη ἀκριβεία μεγαλειτέρα), ὑποκειμένων εἰς τὸν μόνον περιορισμὸν, ὅτι δέον νὰ ἰκανοποιῶν τὰς συνθήκας στηρίξεως τῆς πλακῶς. Ἡ δυνατὴ αὕτη

(*) Ἡ ἀνὰ χεῖρας ἐργασία ἀποτελεῖ τὴν ἐπὶ ὑψηλῆς εἰς διατριβῆν τοῦ συγγραφέως, ὑποβληθεῖσαν ἐν χειρογράφῳ, ὁμοῦ μετὰ τῶν λοιπῶν ἐπιστημονικῶν αὐτοῦ ἐργασιῶν, εἰς τὴν Πρυτανείαν τοῦ Ε. Μ. Πολυτεχνείου κατὰ τὴν διεκδικησὴν τοῦ ὀφηγιτικοῦ του τίτλου.

(1) Τὴν ὑπόδειξιν περὶ τῆς συμβολῆς τῶν ἐργασιῶν τοῦ Lord Rayleigh καὶ ἰδίου τοῦ κλασσικοῦ του συγγράμματος «The theory of Sound» εἰς τὴν διατύπωσιν τοῦ ἐνεργειακοῦ κριτηρίου ὀφείλω εἰς τὸν καθηγητὴν κ. Φ. Θεοδωρίδην.

της § 7 δίδεται η όριστική μορφή της διαφορικής εξίσωσης της επιφανείας κάμψως λεπτής πλακός, έντεινομένης εν τῷ μέσῳ ἐπιπέδῳ αὐτῆς καὶ καθέτως πρὸς αὐτὸ (ἐξ. 92), ἥτις καὶ ἀποτελεῖ τὴν ἀφσθηρίαν τῆς ἀναλυτικῆς διερευνησεως τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως. Εἰς τὰς ἀμέσως προηγουμένας § § 5 καὶ 6 παρέχεται ἡ μαθηματικὴ διατύπωσις τῶν εἰς τὰς διαφόρους περιπτώσεις στηρίξεως τῆς πλακός (ἄρθρωσις, πάκτωσις, ἐλεύθερον σύνορον) ἀντιστοιχοῦσάν συνοριακῶν συνθηκῶν, δίδεται δὲ ἀκόμη ἡ θεωρητικὴ δικαιολογία τῆς εἰς § 4 γενομένης θεμελιώδους παραδοχῆς, καθ' ἣν «αἱ καθέτοι ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον εὐθείαι διατηροῦνται εὐθείαι καθέτοι ἐπὶ τὴν ἐπιφάνειαν κάμψως μετὰ τὴν παραμόρφωσιν», ἐφ' ὅσον ἡ πλάξ ἐνταὶ λεπτή. Ἡ ἐξ. (82) καὶ ἐπομένως αἱ ἐξ αὐτῆς πηγάζουσαι λύσεις τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως προϋποθέτουν, ὅτι τὸ πάχος τῆς πλακός εἶναι μικρὸν, τάξεως ἀπειροστού ἐν σχέσει πρὸς τὰς κατὰ τὴν ἐνοίαν τοῦ μέσον ἐπιπέδου διαστάσεις αὐτῆς. Διὸ καὶ ὁ τίτλος τῆς διατριβῆς ἀναφέρεται εἰς λεπτὰς πλάκας.

Εἰς τὰς § 8 καὶ 9 ἐξετάζονται κατὰ H. Reissner, τῆ βοήθεια τῆς ἀναλυτικῆς μεθόδου, πέντε περιπτώσεις ὑβώσεως ὀρθογωνικῆς πλακός, καθ' ἃς αἱ ὁμοιομόρφως θλιβόμεναι ἑδραὶ στηρίζονται ἄρθρωτῶς, αἱ λοιπαὶ εἶτε ἄρθρωτῶς, εἶτε διὰ πακτώσεως, εἶτε εἶναι ἐλεύθεροι στηρίξεως. Τὰ ἀποτελέσματα τοῦ ὑπολογισμοῦ περιέχονται εἰς τὸν ἀνακεφαλαιωτικὸν πίνακα II. Χαρακτηριστικὴ εἶναι ἡ εἰσαγωγὴ τῆς ἰδεατῆς τάσεως σ_e (ἐξ. 90, 91), τῆς ὁποίας ἡ χρησιμοποίησις συνεχίζεται ἐφεξῆς δι' ὅλας τὰς περιπτώσεις ὑβώσεως ὀρθογωνικῶν καὶ κυκλικῶν πλακῶν, ὅπως ἐπίσης αἱ εἰς τὸ τέλος τῆς παραγράφου 8 περιεχόμεναι παρατηρήσεις καὶ ἐξισώσεις (93), (94), (96), ἀναφορικῶς μὲ τὴν ἰσχὺν τῆς λύσεως τοῦ προβλήματος ἐντὸς τῆς ἐλαστικῆς περιοχῆς καὶ τὴν εἰσαγωγὴν ὑποκαταστάτου θλιβομένης ράβδου, χάρις εἰς τὴν ὁποίαν ὁ ὑπολογισμὸς ἔναντι ὑβώσεως θλιβομένης χαλυβδίνης πλακός, στηριζομένης ἄρθρωτῶς καθ' ὅλον τὸ περίγραμμα αὐτῆς, δύναται νὰ ἀναχθῆ εἰς συνήθη ὑπολογισμὸν ἔναντι λυγισμοῦ ὑποκαταστάτου ράβδου μὲ λυγηρότητα 1,65 b/h, ἐνθα b τὸ πλάτος τῆς πλακός καὶ h τὸ πάχος αὐτῆς. Ὑποβάλλεται δὲ περαιτέρω ἐκεῖ πρότασις, χάρις εἰς τὴν ὁποίαν θὰ ἦτο ἐνδεχομένως δυνατὸς ὁ ὑπολογισμὸς ἔναντι ὑβώσεως καὶ εἰς τὴν πλαστικὴν περιοχὴν. Βεβαίως ἡ πρότασις αὕτη χρήζει ἐλέγχου, δυναμένου, ὡς νομίζω, νὰ ἐπιτευχθῆ κυρίως διὰ τῆς πειραματικῆς ὁδοῦ.

Κατὰ τὴν ἀνάπτυξιν τῶν πολυπλόκων ὑπολογισμῶν τῆς § 9a—9d δὲν ἠρκέσθημεν εἰς τὴν ἐκ τῆς βιβλιογραφίας ἀντλήσιν τῶν ἐκεῖ διδομένων ἀνευ ἀποδείξεως ἀποτελεσμάτων, ἀλλ' ἐθεωρήσαμεν σκόπιμον νὰ ἐλέγξωμεν τὰ δεδομένα ταῦτα. Οὕτω λ.χ. παραθέτομεν πλῆρη τὴν λύσιν τῶν συστημάτων (112), (119) καὶ (119') καὶ τῶν ἐξισώσεων (124), (132), ἐπιτυγχανομένην διὰ τῆς γραφικῆς ὁδοῦ, κατὰ τρόπον ἀρκετὰ ἐπιπλέον. Τὰ ἀποτελέσματα τῶν ὑπολογισμῶν μας συνεφώνησαν μὲ πολὺ ἱκανοποιητικὴν ἀκρίβειαν πρὸς τὰ ἐν τῇ βιβλιογραφίᾳ παρεχόμενα.

Εἰς τὰς ὑπολοίπους § § 10 ἕως 12 τοῦ πρώτου μέρους ἐξετάζεται τὸ πρόβλημα τῆς ὑβώσεως κυκλικῶν πλακῶν, εἰσαγομένου πρὸς τοῦτο πολικῶν ἀντὶ καρτεσιανῶν συντεταγμένων καὶ ἐξευρισκομένης εἰς § 10 τῆς μορφῆς τῆς διαφορικῆς ἐξίσωσης τῆς πλακός εἰς πολικὰς συντεταγμένας. Ἐρευνᾶται εἶτα εἰς § 11a, β ἡ περίπτωσις ὑβώσεως κυκλικῆς πλακός ὑποβαλλομένης εἰς περιμετρικὴν θλίψιν, στηριζομένης διὰ πακτώσεως ἢ ἄρθρωσεως. Ἡ κυριώτερα δυσκολία ἀπαντᾶται κατὰ τὴν ὁλοκλήρωσιν τῆς διαφορικῆς ἐξίσωσης (156), ὑπαγομένης εἰς τὴν μορφήν Bessel, ἥς ἡ γενικὴ λύσις ἐκφράζεται τῇ βοήθειᾳ ἀτερομένων ἐκθετικῶν σειρῶν. Διὰ τὴν εὐρεσιν τοῦ κρίσιμου φορτίου ὑβώσεως πολὺ χρήσιμοι καθίστανται οἱ πίνακες (Funktionentafeln) τῶν Jahne u. Emdel. Ἐξ ὁλοκλήρου πρωτότυπος εἶναι ὁ προσδιορισμὸς τῆς μορφῆς τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως (σχήματα 46 καὶ 48) ὡς καὶ τὸ σχῆμα 47. Ἐάν ἐπιπροσθετως ἐνεργῆ ἐπὶ τῆς πλακός καὶ φορτίον κατακόρυφον p (ὁμοιομόρφως κατανεμημένον) ἢ P (συγκεν-

τρωμένον εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακός), ἡ τιμὴ τοῦ κρίσιμου φορτίου ὑβώσεως δὲν μεταβάλλεται. Ἐνδιαφέρουσα εἶναι ἡ περίπτωσις ὑβώσεως πλακός πεπακτωμένης κατὰ τὴν περίμετρον καὶ στηριζομένης συνάμα εἰς τὸ κέντρον αὐτῆς, ὅποτε τὸ ἀναλυτικὸν κριτήριον ὑβώσεως λαμβάνει τὴν μορφήν (196). Ὁ προσδιορισμὸς, βάσει τῆς ἐξίσωσης ταύτης, τοῦ κρίσιμου φορτίου ὑβώσεως ἐπιτυγχάνεται τῇ βοήθειᾳ τοῦ σχ. 49 καὶ τοῦ πίνακος IV, εἶναι δὲ πρωτότυπος.

Εἰς τὸ δεύτερον μέρος τῆς διατριβῆς, μετὰ τὴν γενικὴν διατύπωσιν τοῦ ἐνεργειακοῦ κριτηρίου ὑβώσεως (ἐξ. 217), γίνεται ἐφαρμογὴ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου εἰς τέσσαρας τῶν ἐξετασθεισῶν περιπτώσεων τῶν § § 8 καὶ 9, ἐπὶ πλέον εἰς τρεῖς ἀκόμη περιπτώσεις μὴ πραγματευομένας εἰς τὸ πρῶτον μέρος, διὰ τῆς ἀναλυτικῆς μεθόδου. Ἐκ τῆς συγκρίσεως τῶν ἀποτελεσμάτων τῶν δύο μεθόδων καθίσταται ἐμφανῆς ἡ ἀξία τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου, παρουσιαζούσης συντομίαν καὶ σημαντικὴν ἀπλοποίησιν τῶν ὑπολογισμῶν, ἀνευ ἀξιολόγου ἐλαττώσεως τῆς ἀκρίβειας. Αἱ τρεῖς περαιτέρω ἐξεταζόμεναι περιπτώσεις ε, στ, ζ τῆς § 14 (σχ. 54, 55) εἶναι ἐξ ὁλοκλήρου πρωτότυποι.

Ἡ § 15 πραγματεύεται ἐνδιαφέρουσαν περίπτωσιν ὑβώσεως πλακός ὀρθογωνικῆς, ἄρθρωτῶς στηριζομένης, ὑποβαλλομένης εἰς περιμετρικὴν διάτμησιν. Τὸ πρόβλημα τοῦτο ἐμελετήθη καὶ ἐλύθη ὑπὸ τοῦ Timoshenko («Eisenbau» 1921), ἡ ἐκεῖ διδομένη ἀνάπτυξις εἶναι ὁμως τόσο συντομος καὶ πυκνὴ, ὥστε ἐκρίναμεν ἀπαραιτήτων νὰ εὐρύνωμεν ταύτην οὐσιωδῶς, βοηθηθέντες εἰς τοῦτο ἐκ τοῦ συγγράμματος τοῦ F. Hartmann. Ἐν τῇ διατριβῇ παρέχομεν τὴν λύσιν, τὸ μὲν κατὰ πρῶτην προσέγγισιν, εἶτα τὴν ἀκριβεστέραν. Ἡ σύγκρισις τῶν δύο λύσεων ἀποδεικνύει, ὅτι ἐν προκειμένῳ ἡ κατὰ πρῶτην προσέγγισιν λύσις ἀπέχει λίαν αἰσθητῶς τῆς ἀληθοῦς, ἰδίως διὰ λόγον πλευρῶν τῆς ὀρθογωνικῆς πλακός πολὺ διάφορον τῆς μονάδος. Τοῦτο ὀφείλεται εἰς τὴν ἰδιάζουσαν φόρτισιν τῆς πλακός καὶ τὴν ἐντεῦθεν δημιουργουμένην λίαν ἀκανόνιστον μορφήν τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως.

Εἰς τὴν τελευταίαν § 16 ἐξετάζεται ἡ ὑβώσις ὀρθογωνικῆς πλακός ἄρθρωτῶς στηριζομένης, ὑποβαλλομένης εἰς ὀρθὰς καμπτικὰς τάσεις ἐν τῷ ἐπιπέδῳ αὐτῆς. Τὸ πρόβλημα ἐμελετήθη ὡσαύτως ὑπὸ τοῦ Timoshenko («Eisenbau» 1921). Στεροῦμενοι τῆς πηγῆς ταύτης, ἀνεζητήσαμεν τὴν λύσιν, βάσει τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου, κατὰ 1ην καὶ 2αν προσέγγισιν. Ἡ μεταξὺ τῶν δύο προσεγγίσεων διαφορὰ δὲν εἶναι ἐν προκειμένῳ μεγάλη. Οὐχ ἦττον προέκυψε διαφορὰ σημαντικὴ ἐν σχέσει μὲ τὰ ἐν τῇ βιβλιογραφίᾳ διδόμενα ἀποτελέσματα τοῦ ὑπολογισμοῦ τῆς περιπτώσεως ταύτης.

Ἡ ἀνὰ χεῖρας διατριβὴ δὲν ἐξαντλεῖ τὸ πρόβλημα τῆς ὑβώσεως. Πλείστα ἀκόμη ἐνδιαφέρουσαι περιπτώσεις συνθετωτέρας φορτίσεως καὶ γεωμετρικοῦ σχήματος, ἐρευνήθησονται καὶ ἐπιλυθῆσονται κατὰ τὴν διαρθεύσαν δεκαετίαν παρὰ τῶν Timoshenko, Schleicher, Chwalla, Barbé, Nölke κ.ἀ., ἀπαιτήσασαι μακροῦς καὶ πολυπλόκους ὑπολογισμούς, δὲν περιελήφθησαν εἰς τὴν διατριβὴν, ὡς ἐξερχόμενα πλέον τοῦ πλαισίου καὶ τοῦ σκοποῦ αὐτῆς. Δέον συνάμα ν' ἀναφέρωμεν, ὅτι, καθ' ὅσον γνωρίζομεν, ὅλοι αἱ μέτροι τοῦδε δοθεῖσαι λύσεις ἀναφέρονται κυρίως εἰς τὴν ἐλαστικὴν περιοχὴν, ἐνῶ ἡ πλαστικὴ περιοχὴ δὲν ἀπετέλεσεν ἀκόμη ἀντικείμενον συστηματικῆς θεωρητικῆς ἢ πειραματικῆς ἐρευνῆς.

Διὰ τὰς ἐν τῇ πράξει ἀπαντωμένας λεπτὰς χαλυβδίνας πλάκας ἡ ἐλαστικὴ περιοχὴ προβαδίζει βεβαίως εἰς σπουδαιότητα τῆς πλαστικῆς περιοχῆς, χωρὶς μὲ τοῦτο ἡ τελευταία νὰ χάνῃ τὴν σημασίαν τῆς. Εἰς πλακοειδῆ ὅμοια σώματα ἐξ ἄλλων ὑλικῶν, ὡς τὸ σκυρόδεμα, ὠπλισμένον ἢ οὐ, εἶναι φανερόν, ὅτι, λόγω τοῦ σχετικῶς μεγάλου πάχους αὐτῶν, τὴν μείζονα σπουδαιότητα θὰ ἔχη ἡ μελέτη τῆς πλαστικῆς περιοχῆς. Εἶναι ἐπόμενον ἡ θεωρητικὴ διερεύνησις τῆς πλαστικῆς περιοχῆς νὰ προσκόψῃ εἰς πολλὰς δυσχερείας, ὡς ἐκ τοῦ μεταβλητοῦ τοῦ μέτρου ἐλαστικότητος (Πορβλ. μέθοδον Engesser μελέτης τοῦ προβλήματος λυγισμοῦ ἐν

τῆ πλαστικῆ περιοχῆ). Ἐξ ἄλλου εἶναι ἀμφισβητήσιμον κατὰ πόσον αἱ ἰσχύουσαι διὰ λεπτὰς πλάκας ἐξισώσεις ἐπιτρέπεται νὰ χρησιμοποιηθοῦν κατ' ἐπέκτασιν καὶ εἰς πλάκας μεγαλειτέρου πάχους. Ὡς ἐκ τούτων θεωροῦμεν ὡς καταλλήλοτεραν ὁδόν, πρὸς ἐξέτασιν τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως ἐν τῇ πλαστικῇ περιοχῇ, τὴν πειραματικὴν, ἐφαρμοσθεῖσαν ἄλλωστε τόσον ἐπιτυχῶς εἰς τὸ παρελθόν διὰ τὴν μελέτην τοῦ λυγισμοῦ ράβδων μικρᾶς λυγηρότητος. Τὰ πειράματα ταῦτα θὰ ἔδει κατὰ τὴν κρίσιν ἡμῶν νὰ ἐκταθοῦν κυρίως εἰς χαλυβδίνας ἢ γενικώτερον μεταλλικὰς πλάκας, πολὺ δὲ ὀλιγώτερον εἰς πλάκας ἐξ ὑλικῶν ὡς τὸ σκυρόδεμα, ὅπου, λόγῳ τοῦ μεγάλου σχετικῶς πάχους αὐτῶν, εἶναι πολὺ ἐνδεχόμενον ὁ κίνδυνος θραύσεως συνεπεῖα ὑπερβάσεως τοῦ ὅριου ἀντοχῆς τοῦ ὑλικῶν νὰ εἶναι μεγαλιτέρου τοῦ κινδύνου ὑβώσεως.

Πρὸς τὸν καθηγητὴν κ. Α. Ρουσόπουλον, ὅστις ἐμελέτησε τὸ κείμενον τῶν χειρογράφων καὶ με ἐτίμησε μετὰ τὰς πολυτίμους ὑποδείξεις του καὶ τὰς συμβουλὰς, — ὧν ἕκαστα εὐρείαν χρῆσιν —, ἐπιθυμῶ νὰ ἐκφράσω ἐνταῦθα τὰς θερμότητας εὐχαριστίας μου καὶ τὴν βαθεῖαν ἐγνωμοσύνην.

* Ἀθῆναι, Ἰούνιος 1944

Πηγαι — Βιβλιογραφία

- G. H. Bryan: Διατυπώνει, βασιζόμενος εἰς τὰς ἐργασίας τοῦ Lord Rayleigh (The theory of sound, 1894, τ. 1 καὶ 2), τὸ ἐνεργειακὸν κριτήριον εὐσταθείας λεπτῶν πλακῶν: Βλ. «Proceedings, Cambridge Phil. Society», τ. 6, 188, σελ. 199 καὶ 286.
Ἐπίσης: «Proceedings, London Math. Society», τ. 22, 1891, σελ. 54 καὶ τ. 25, 1894, σελ. 141.
Walter Ritz: Διατύπωσης τοῦ ἐνεργειακοῦ κριτηρίου εὐσταθείας ἐλαστικῶν πλακῶν καὶ μεθόδου ὁλοκληρώσεως τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως καμπτομένης πλακῶς: Βλ. «Crelles Journal, Math.», τ. 185, 1909.
St. Timoshenko: Διατυπώνει, ἀνεξαρτήτως πρὸς G. Bryan, τὸ ἐνεργειακὸν κριτήριον εὐσταθείας καὶ ἐφαρμόζει τοῦτο τὸ πρῶτον διὰ τὴν λύσιν πολυαρθίμων προβλημάτων εὐσταθείας καὶ ὑβώσεως, μεγάλης πρακτικῆς σημασίας: Βλ. «Ἐπὶ τῆς εὐσταθείας ἐλαστικῶν συστημάτων», Κίεβον 1910, ἢ «Zeitschrift f. math. Physik», τ. 58, 1910, σελ. 337, ἢ «Annales des Ponts et Chaussées», τ. IX, 1913, ἢ «Θεωρία Ἐλαστικότητος», Πετροῦπολις 1916.
Ἐπίσης: «Ἐργασίαι ὑπὸ καθαρὰν διάτμησιν», Πρακτικὰ τοῦ Ἰνστιτούτου ὁδοποιῶν μηχανικῶν», Πετροῦπολις, τ. 89, 1915 ἢ «der Eisenbau», τ. 12, 1921.
Ἐπίσης: «Über die Stabilität versteifter Platten», der Eisenbau 1921, τ. 12 καὶ «Handbuch der phys. und technischen Mechanik», τ. IV, 1931.
Ἐπίσης: «Τὸ πρόβλημα τῆς ὑβώσεως ὑπὸ καθαρὰν κόμψιν καὶ καθαρὰν διάτμησιν», Miscell. Papers pres. Amer. Soc. Mech. Engr., Meetings 1933, Paper Nr. 3, ἢ καὶ «Engineering», τ. 138, 1934, σελ. 207.
H. Reissner: Ἐφαρμόζει πρῶτος τὴν ἀναλυτικὴν μέθοδον πρὸς ἐπίλυσιν ἀπλῶν περιπτώσεων ὑβώσεως πλακῶν: Βλ. «Über die Knickfestigkeit ebener Bleche», Zentralblatt der Bauverwaltung, 1909, σελ. 93.
Διατυπώνει ἐπίσης τὸ ἐνεργειακὸν κριτήριον ὑβώσεως, βλ.: Zeitschrift f. angew. Mathematik u. Mechanik, τ. V, 1925, σελ. 475.
Ἐπίσης ἐξετάζει ὁμοῦ μετὰ τοῦ St. Bergmann τὸ πρόβλημα ὑβώσεως ὑπὸ καθαρὰν διάτμησιν, ὡς ἀπαντᾶται εἰς τὴν τεχνικὴν τῶν πετομηχανῶν, βλ.: «Zeitschrift f. Flugtechnik u. Motorluftschiffahrt», τ. 23, 1932.
F. Schleicher: Διατυπώνει κατὰ προσέγγισιν ὑπολογισμὸν τῶν τάσεων ὑβώσεως ἐν τῇ πλαστικῇ περιοχῇ, βλ.: «Schlussbericht, 1er Intern. Kongress f. Brückenbau, in Paris, 1932» ἢ καὶ «Abhandlungen der Inter. Vereinigung f. Brückenbau», τ. I, Zürich, 1932.
Ἐπίσης ἐρευνᾷ τὴν ὑβῶσιν ὀρθογωνικῶν πλακῶν, ὧν αἱ θλιβόμενα ἔδρα εἶναι πεπακτωμένα,

βλ.: «Mitteilungen aus den Forschungs-anstalten von Gutehoffnungshütte u. s. w.», τ. I, 1930—32.

Ἐπίσης ἐξετάζει τὸ πρόβλημα ὑβώσεως ἐνισχυμένων πλακῶν, βλ.: «Stabilitätsprobleme vollwandiger Stahltragwerke», der Bauingenieur, τ. 15, 1934.

Ἐπίσης διατυπώνει τὸ ἐνεργειακὸν κριτήριον ὑβώσεως, βλ.: «der Stahlbau», τ. 8, 1935.

- E. Chwalla: Ἐξετάζει καὶ ἐπιλύει πολλὰς πολυπλόκους περιπτώσεις ὑβώσεως ἐνισχυμένων ἢ οὐ πλακῶν, βλ.: «Das allgemeine Stabilitätsproblem der gedrückten, durch Randwinkel verstärkten Platte», Ingenieur - Archiv, τ. 5, 1934, ἐπίσης «Die Formeln zur Berechnung der voll mittragenden Breite dünner Gurt- und Rippenplatten», der Stahlbau, τ. 9, 1936, ἐπίσης «Die Bemessung des Stegbleches im Endfeld vollwandiger Träger», der Bauingenieur, τ. 9/10, 1936, σελ. 81 καὶ «Vorbericht zum 2ten Kongress der internationalen Vereinigung f. Brückenbau u. Hochbau», 1936.
Ἐπίσης ἐρευνᾷ τὴν ὑβῶσιν ἐν τῇ πλαστικῇ περιοχῇ, βλ.: «Bericht, 2e Intern. Tagg. für Brückenbau in Wien, 1928», σελ. 321.
J. Bubnoff: Ἐρευνᾷ πρῶτος τὴν ὑβῶσιν ὑπὸ καθαρὰν κόμψιν, «Θεωρία ναυπηγικῆς», Πετροῦπολις 1912.
F. Bleich: «Theorie u. Berechnung der eisernen Brücken», Julius Springer, Berlin 1924, § 13, σελ. 216 κ. ἑ.
R. Southwell a. S. Skan: Ἐρευνῶν καὶ ἐπιλύουν τὸ πρόβλημα τῆς ὑβώσεως πλακῶς ἀπέριου μήκους, ὑποβαλλομένης εἰς καθαρὰν διάτμησιν, βλ.: «On the stability under shearing forces of a flat elastic strip», Proceedings, Royal Society, London, Σειρὰ Α., τ. 105, 1924.
A. Nádaí: «Elastische Platten», Julius Springer, Berlin 1925.
A. u. L. Föppl: «Drang u. Zwang», τ. I καὶ II, § 12 καὶ § 105 κ. ἑ., R. Ordenburger, München u. Berlin 1928.
H. Wagner: Ἐρευνᾷ ὀρθογωνικῆς πλακῶς ὑπὸ καθαρὰν θλίψιν καὶ καθαρὰν διάτμησιν, βλ.: «Jahrbuch der wissenschaft. Gesellschaft f. Luftfahrt», 1928, σελ. 113.
Geckeler: Ἀπλὴ διατύπωση τοῦ ἐνεργειακοῦ κριτηρίου εὐσταθείας, βλ.: «Handbuch der Physik», τ. VI, 1928.
Melan: Ἐρευνᾷ χαλυβδίνων κορμῶν συνθέτων διατομῶν, λαμβανομένης ὑπ' ὄψιν τῆς μερικῆς πακτώσεως τοῦ κορμοῦ ἐπὶ τῶν πελμάτων, βλ.: «Verhandlungen des 3ten intern. Kongresses f. technische Mechanik», Stockholm 1930.
E. Seydel: Ἀναθεώρησις ὑπολογισμῶν τῆς ἐργασίας τῶν Southwell—Skan (βλ. ἀνωτέρω) καὶ ἐιδικῆ διερεῦνησις τῆς ὑβώσεως τετραγώνου πλακῶς, ὑποβαλλομένης εἰς καθαρὰν διάτμησιν, βλ.: «Ingenieur—Archiv», τ. 4, 1933.
Rendlic: Ἐρευνᾷ ἐνισχυμένων χαλυβδίνων διατομῶν T, βλ.: «Sitzungsberichte der Wiener Akademie der Wissenschaften», 1933.
H. L. Cox: Ἐρευνᾷ ὑπὸ καθαρὰν διάτμησιν διὰ πεπακτωμένα ἔδρα τῆς πλακῶς, βλ.: «Aeron. Res. Comm. and Mem., London 1933, Rep. No 1553».
F. Hartmann: Ἐρευνᾷ πελμάτων διατομῆς T, βλ.: «Die Berechnung von T—Gurten auf Ausbeulung», Stahlbau 1934, τ. 14. Ἐπὶ τῆς ἀνω περιπτώσεως διεξήγαγε καὶ πειράματα ἐν τῷ ἐργαστηρίῳ Ἀντοχῆς Ὑλικῶν τοῦ Πολυτεχνείου τῆς Βιέννης.
Ἐπίσης: «Knickung, Kippung, Beulung», κερ. VIII, σελ. 152 κ. ἑ., F. Deuticke, Leipzig u. Wien, 1937.
F. Wansleben: Ἀπλοῦς κατὰ προσέγγισιν ὑπολογισμὸς ἐναντι ὑβώσεως πλακῶς ἀπέριου μήκους, ὑποβαλλομένης εἰς καθαρὰν θλίψιν καὶ καθαρὰν διάτμησιν, βλ. «der Stahlbau», τ. 8, 1935.
A. S. Lokshin: Ἐρευνᾷ πλάκας ἐνισχυμένης δι' ὄσων δῆποτε ἰσαπεχουσῶν ὁμοίων ἐνισχύσεων, βλ.: «On the calculation of plates with ribs», Appl. Math. a. Mech., τ. 2, 1935.
Ihlenburg: Ἐρευνᾷ πελμάτων διατομῆς T, βλ.: «der Stahlbau», τ. 11, 26, 1935.
Kollbrunner: Πειραματικὴ ἐρευνα ἐναντι ὑβώσεως θλιβομένου γωνιακοῦ ἐλάσματος, βλ.: «Das Ausbeulen

des auf Druck beanspruchten freistehenden Winkels», Zürich u. Leipzig, Leemann & Co, 1936.

O. Stein: "Υβώσεις υπό καθαρὰν κάμψιν καὶ ἐπὶ πλέον ὑπὸ καθαρὰν διάτμησιν, βλ.: «der Stahlbau», τ. 7, 1934.

K. Girkmann: "Υβώσεις πλακῶν ὑπὸ κάμψιν καὶ διάτμησιν, θεωρητικὴ καὶ πειραματικὴ διερεύνησις, βλ.: «der Stahlbau», τ. 8, 1935.

*Επίσης ὑβώσεις συνεπεία μεμονωμένου φορτίου, βλ.: «Stegblechbeulung bei örtlichem Lastangriff», Sitzungsberichte der Wiener Akademie der Wissenschaften», 1936.

K. Nölke: "Υβώσεις ὑπὸ κάμψιν διὰ πεπακτωμένας διαμήκεις ἔδρας, βλ.: «Biegungsbeulung der Rechteckplatte mit eingespannten Längsrändern», der Bauingenieur, τ. 13)14, 1936.

R. Barbré: "Υβώσεις ὀρθογωνικῶν πλακῶν ἐνισχυμένων διὰ διαμήκων ἐνισχύσεων, ὑποβαλλομένων εἰς ὁμοίμορφον θλίψιν, βλ.: «Beulspannungen von Rechteckplatten mit Längssteifen bei gleichmässiger Druckbeanspruchung», der Bauingenieur 1936, τ. 25)26.

N. Κιτσίκη: «Στατικὴ I», Μέρος δεύτερον, ἐδάφ. 54 κ. ε., 1938. *Επίσης «Στατικὴ III», κεφ. Ιον, ἐδάφ. 1-18, 1940.

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Μέρος πρῶτον

§ 1. *Εὐσταθὴς καὶ ἀσταθὴς ἐλαστικὴ ἰσορροπία.* Ἡ ἀρχὴ τῶν δυνατῶν ἔργων, προκειμένου περὶ ἐλαστικῶν σωμάτων, διατυπῶνται, ὡς γνωστὸν, ὑπὸ τῆς ἐξίσωσως:

$$\Sigma \bar{P} \bar{\delta} = - \Sigma \bar{J} \bar{\delta} = \underline{A}_{\pi} \quad (1)$$

ἐνθα \bar{P} = ἐξωτερικὴ δύναμις, \bar{J} = ἐσωτερικὴ δύναμις, $\bar{\delta}$ = δυνατὸς ἀπειροστός δρόμος τῶν σημείων ἐφαρμογῆς \bar{P} , \bar{J} κατὰ τὴν θεωρουμένην ἀπειροστὴν δυνατὴν παραμόρφωσιν, \underline{A}_{π} τὸ δυνατὸν ἔργον παραμορφώσεως. (1).

Συμφώνως πρὸς ἐξ. (1), ἐὰν δυνάμεις \bar{P} ἐνεργοῦσαι ἐπὶ ἐλαστικῷ σώματι ἀκολουθούστος οἰονδήποτε νόμον ἐλαστικότητος ἰσορροποῦν, ἔχουν δ' ἐπιτελεσθῆ αἱ εἰς τὰς δυνάμεις ταύτας ἢ καὶ εἰς ἄλλα αἷτια (λ.χ. μεταβολὴν τῆς θερμοκρασίας) ἀντιστοιχοῦσαι παραμορφώσεις, διὰ πᾶσαν ἀπείρους μικρὰν *δυνατὴν* παραμόρφωσιν τοῦ σώματος τὸ ἄθροισμα τῶν ὑπὸ τῶν ἐξωτερικῶν δυνατῶν ἐπιτελουμένων ἔργων $\Sigma \bar{P} \bar{\delta}$ ἰσοῦται πρὸς τὸ δυνατὸν ἔργον παραμορφώσεως \underline{A}_{π} , ὅπερ ἐπίσης εἶναι ἴσον ἄλλ' ἀντιθέτου σημείου πρὸς τὸ ἄθροισμα τῶν δυνατῶν ἔργων τῶν ἐσωτερικῶν δυνάμεων $\Sigma \bar{J} \bar{\delta}$. (1)

*Ἡ συνθήκη αὕτη εἶναι καὶ ἐπαρκής, ἐφ' ὅσον ἰσχύει δι' ὅλας τὰς δυνατὰς παραμορφώσεις.

*Ἄν ἤδη καλέσωμεν A τὸ πραγματικὸν ἔργον παραμορφώσεως τοῦ ἐλαστικοῦ σώματος, ὑποβαλλομένου εἰς τὴν φόρτισιν τοῦ ἰσορροποῦ συστήματος ἐξωτερικῶν δυνάμεων \bar{P} , θεωρήσωμεν δὲ τὰς δυνατὰς μετακινήσεις $\bar{\delta}$ ὡς μεταβολὰς $\Delta \bar{\delta}$ τῶν ἐπιτελεσθεισῶν πραγματικῶν μετακινήσεων $\bar{\delta}$ καὶ συνεπῶς τὰς χαρακτηριστικὰς ϵ , γ τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως ὡς μεταβολὰς $\Delta \epsilon$, $\Delta \gamma$ τῶν χαρακτηριστικῶν ϵ , γ τῆς πραγματικῆς παραμορφώσεως (1), τὸ δυνατὸν ἔργον \underline{A}_{π} ἐμφανίζεται τότε ὡς μεταβολὴ ΔA τοῦ πραγματικοῦ ἔργου παραμορφώσεως (2), ἢ δὲ συνθήκη (1) γίνεται

$$\Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta} - \Delta A = 0. \quad (2)$$

*Ἡ ἐξ. (2), ἐκφράζουσα τὴν ἀρχὴν τῶν δυνατῶν

ἔργων ὑπὸ μορφήν διάφορον τῆς ἐξ. (1), θέλει χρησιμοποιηθῆ κατωτέρω, ἐπειδὴ παρουσιάζεται προσφορῶτέρα τῆς ἐξ. (1) διὰ τὴν ἔρευναν πρὸς ἀκολοῦθαι.

Δεόν νὰ ἰσχύη διὰ πάσας τὰς μικρὰς δυνατὰς παραμορφώσεις—πραγματοποιήσιμους ἢ μὴ διὰ μικρᾶς αὐξήσεως τῶν φορτίων—ἐφ' ὅσον τὸ σῶμα τελεῖ ἐν ἰσορροπίᾳ ὑπὸ τὴν ἐπίδρασιν τῶν φορτίων \bar{P} ἐν τῇ καταστάσει εἰς ἣν ἀναφέρεται τὸ ἔργον παραμορφώσεως A . Ἡ ἐξ. (2) ἐρμηνεύεται ἐξ ἄλλου καὶ τῇ βοήθειᾳ τῆς ἀρχῆς τῆς διαιτηρήσεως τῆς ἐνεργείας, καθ' ὅσον ἐκφράζει, ὅτι τὸ ὑπὸ τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων ἐπιτελούμενον κατὰ τὴν δυνατὴν παραμόρφωσιν ἔργον ἰσοῦται πρὸς τὴν ἀποταμιευομένην ἐν τῷ σώματι ἐλαστικὴν ἐνέργειαν. Παραλείπονται βεβαίως, ὡς ἀμελητέα, ἀλλὰ μορφαὶ ἐνεργείας (κινητικὴ, θερμικὴ, εἰς ἄς δυνατὸν νὰ μετατραπῆ μέρος τῆς προσδιδομένης ἐξωθεν ἐνεργείας.

Παρέχει κατὰ ταῦτα ἡ ἀρχὴ τῶν δυνατῶν ἔργων ἐν ἀσφαλῆς μέσον διὰ τὸν ἔλεγχον τῆς ἰσορροπίας τοῦ φορτιζομένου ἐλαστικοῦ σώματος. Δὲν εἴμεθα ὁμῶς ἀκόμη εἰς θέσιν νὰ ἐξακριβώσωμεν, ἂν ἡ τοιαύτη ἰσορροπία εἶναι *εὐσταθὴς* ἢ *ἀσταθὴς*. Ἐν τούτοις τὸ σχετικὸν κριτήριον εὐκόλως δύναται νὰ διατυπωθῆ, τῇ βοήθειᾳ τοῦ κατωτέρω ἀπλοῦ συλλογισμοῦ.

Εἰς ἣν περίπτωσιν ἡ ἰσορροπία ἐν τῇ καταστάσει τῇ χαρακτηριζομένη ὑπὸ τοῦ ἔργου παραμορφώσεως A εἶναι *εὐσταθὴς*, δοθῆ δὲ πολὺ μικρὰ δυνατὴ παραμόρφωσις διὰ στιγμιαίας ἐξωτερικῆς ἐπενεργείας (λ. χ. ἐλαφρᾶς κρούσεως), τὸ σῶμα θὰ ἐπανέλθῃ ἀφ' ἑαυτοῦ εἰς τὴν ἀρχικὴν θέσιν καὶ κατὰστασιν παραμορφώσεως, εὐθύς ὡς ἀφεθῆ ὑπὸ τὴν ἐπιρροὴν τῶν ἀρχικῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων \bar{P} . Κατὰ τὴν ἐπάνοδον ταύτην ἡ ἀποταμιευθεῖσα—πέραν τῆς ἀρχικῆς A —δυνητικὴ ἐνέργεια ΔA ἀναλίσκεται, τὸ μὲν διὰ τὴν υπερνίκησιν τῶν ἀντισταμένων ἐξωτερικῶν δυνάμεων \bar{P} , μέρος δὲ ταύτης μετατρέπεται κατ' ἀνάγκην εἰς κινητικὴν ἐνέργειαν, μεθ' ἧς τὸ σῶμα ἐπαναφέρεται εἰς τὴν κατὰστασιν ἐκκινήσεως. Ἐπομένως, τὸ ὀλικὸν ἔργον παραμορφώσεως, δηλαδὴ ἡ ὀλικὴ δυνητικὴ ἐνέργεια $A + \Delta A$ ἐν τῇ θεωρουμένη γειτονικῇ θέσει, πρέπει νὰ μὴ εἶναι ἀκριβῶς ἴση πρὸς $A + \Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta}$, ἀλλὰ κατὰ τι μεγαλειτέρα καὶ διὰ κατὰ τὸ μέγεθος $\Delta^2 A$, ὥστε νὰ εἶναι $\Delta A = \Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta} + \Delta^2 A$, ὅπου τὸ πλεόνασμα $\Delta^2 A$ παριστᾷ τὸ μέρος τῆς δυνητικῆς ἐνεργείας πού μετατρέπεται, κατὰ τὰ προειρημένα, εἰς κινητικὴν ἐνέργειαν. Ἄφραται δὲ ἡ ἐκ τῶν ἀνωτέρω προκύπτουσα ἀντίφασις μετ' ἐξ. (2)—ἡτις ὁπωσδήποτε δεόν νὰ ἰσχύη—ἂν σημειωθῆ ὅτι τὸ πλεόνασμα $\Delta^2 A$ εἶναι μέγεθος ἀπειροστόν, τάξεως ἀνωτέρας ἢ τὰ ΔA καὶ $\Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta}$.

*Ἀντιθέτως, εἰς τὴν περίπτωσιν τῆς ἀσταθοῦς ἰσορροπίας, ἂν δοθῆ εἰς τὸ σῶμα μικρὰ ἐλαστικὴ παραμόρφωσις, ἀφεθῆ δὲ εἶτα ὑπὸ τὴν ἐπίδρασιν τῶν ἀρχικῶν φορτίων \bar{P} , τοῦτο οὐ μόνον δὲν θὰ ἐπανέλθῃ εἰς τὴν ἀρχικὴν θέσιν καὶ μορφήν, ἀλλὰ τούναντίον θὰ τεῖνῃ ἐτι μᾶλλον ν' ἀπομακρυνθῆ ταύτης, μέχρις οὐ φθάσῃ εἰς ἐτέραν θέσιν εὐσταθοῦς ἰσορροπίας. Ἡ προσδιδομένη ἐξωθεν ἐνέργεια $\Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta}$ ἀποταμιεύεται κατὰ τὸ πλεῖστον ἐν τῷ σώματι ὑπὸ μορφήν δυνητικῆς ἐνεργείας ΔA , ἐν μέρει ὁμῶς μετατρέπεται κατ' ἀνάγκην εἰς κινητικὴν ἐνέργειαν, μεθ' ἧς τὸ σῶμα συνεχίζει τὴν ἀπὸ τῆς ἀρχικῆς του μορφῆς ἀπομάκρυνσιν. Ἡ ὀλικὴ δυνητικὴ ἐνέργεια $A + \Delta A$ ἐν τῇ γειτονικῇ θέσει, πρέπει νὰ εἶναι κατὰ τι μικρότερα τῆς τιμῆς $A + \Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta}$ κατὰ τὸ μέγεθος $\Delta^2 A$, ὥστε νὰ εἶναι $\Delta A = \Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta} - \Delta^2 A$, ὅπου τὸ ἔλλειμμα $\Delta^2 A$ παριστᾷ τώρα τὸ μέρος τῆς ἐξωθεν προσδιδομένης ἐνεργείας πού μετατρέπεται εἰς ἐπὶ τὰ πρόσω κινητικὴν ἐνέργειαν. Ὡς καὶ προηγουμένως, τὸ μέγεθος $\Delta^2 A$ εἶναι ἀπειροστόν ἀνωτέρας τάξεως ἐν σχέσει πρὸς τὰ ΔA καὶ $\Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta}$, ὥστε νὰ ἐπαληθεύεται πάντοτε ἡ συνθήκη (2).

*Ἡ ἐξ. (2) γράφεται οὕτω πληρέστερον ὡς ἐξῆς:

$$\Sigma \bar{P} \Delta \bar{\delta} + \Delta^2 A = \Delta A \quad (3)$$

(1) Ν. Κιτσίκη: Στατικὴ, Τόμος III, ὑπερστατικοὶ φορεῖς.
(2) Παραλείπονται ἐνταῦθα τὴν σχετικὴν ἀπόδειξιν, δι' ἣν παρέμπεμον εἰς τὸ σύγγραμμα τῆς ὑποσ. (1).

ένθα $\Delta^2 A$ ή 2α μεταβολή του Α. Ἡ κατάσταση ἰσορροπίας εἶναι *εὐσταθής* όταν $\Delta^2 A > 0$, τὸνναντίον *ἀσταθής* όταν $\Delta^2 A < 0$. Κριτήριο δηλαδή εὐσταθείας ἢ οὐ τῆς θεωρουμένης καταστάσεως ἰσορροπίας εἶναι τὸ σημεῖον τῆς 2ας μεταβολῆς τοῦ ἔργου παραμορφώσεως Α. Εἰς τὴν ὀριακὴν περίπτωσιν, ἣτις καὶ μᾶς ἐνδιαφέρει ἰδιαιτέρως, διότι ὁδηγεῖ εἰς τὸν προσδιορισμὸν τῆς κρισίμου φορτίσεως, πέραν τῆς ὁποίας ἡ ἰσορροπία μεταπηδᾷ ἀπὸ τῆς εὐσταθοῦς εἰς τὴν ἀσταθὴν κατάστασιν, θὰ εἶναι:

$$\Delta^2 A = 0 \quad (4)$$

Ἐννοεῖται, ὅτι ἡ ἐξ. (4) ἰσχύει αὐστηρῶς καὶ εἰς τὴν περίπτωσιν, καθ' ἣν ἡ ἐλαστικὴ ἰσορροπία τοῦ σώματος εἶναι *ἀδιάφορος*, δηλαδή ὅλαι αἱ γειτονικαὶ πρὸς τὴν θεωρουμένην μορφαὶ τοῦ σώματος εἶναι ἐξ ἴσου εὐσταθεῖς.

Τὸ πρόβλημα ἐν γένει τοῦ *λυγισμού* εἶναι πρόβλημα εὐσταθείας καὶ διὰ τοῦτο ἡ θεωρητικὴ του διερεύνησις πρέπει νὰ γίνῃ βάσει τῶν ἀνωτέρω ἐκτεθέντων. Εἰς περιπτώσεις εὐσταθοῦς ἰσορροπίας ἢ θραύσις ἐνὸς σώματος λαμβάνει χώραν εἰς τὸ σημεῖον ἢ τὰ σημεῖα ἐκεῖνα, ὅπου ἡ ἐπιπόνησις τοῦ ὑλικοῦ ὑπερέβη ὁρίσμενον ὄριον, ἐξαρθόμενον ἐκ τοῦ εἴδους τοῦ ὑλικοῦ (!). Τὸνναντίον, ὡσάκις ἡ ἰσορροπία εἶναι ἀσταθής, τὸ σῶμα, ἐν τῇ ἀναζητῆσει εὐσταθεστέρας μορφῆς, «ἐκφεύγει» ἐκ τοῦ ἀρχικοῦ γεωμετρικοῦ σχήματος καὶ θέσεως, ὅπου αἱ ἀναπτυσσόμεναι ἐπιπονήσεις δὲν ἦσαν ἐπικίνδυνοι, πρὸς ἕτερον γεωμετρικὸν σχῆμα καὶ θέσιν, ὅπου αἱ ἐπιπονήσεις καθίστανται ἐπικίνδυνοι. Εἰς τὴν νέαν

(1) Ν. Κι τ σ ι κ η : Στατική Ι, § 93, σελ. 205 : Θεωρεῖται ἐπιπονήσεως τοῦ ὑλικοῦ.

ταύτην θέσιν αἱ ἀναπτυσσόμεναι τάσεις γίνονται ἀπαράδεκτως μεγάλαι, ἐνῶ συνάμα μικρὰ διακύμανσις τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων ἐπιφέρει ἰσχυρὰν διακύμανσιν τῶν παραμορφώσεων. Γειτονικὴ θέσις εὐσταθείας, πρὸς ἣν ἐκφεύγει τὸ σῶμα, καὶ ἂν εἶ ὑπάρχη, δὲν θὰ εἶναι ἐπομένως ἐπιτρεπτὴ διὰ λόγους πρακτικῶς.

Ἡ ἐκδήλωσις τοῦ φαινομένου τῆς «ἐκφυγῆς» ἐξαρτᾶται ἀπὸ τὸ γεωμετρικὸν σχῆμα τοῦ σώματος καὶ τὸν τρόπον στηρίξεως καὶ φορτίσεως αὐτοῦ. Ἄν ληφθοῦν τὰ ἀρμόζοντα μέτρα, ἀνασταλτικὰ τῆς ἐκφυγῆς, τὸ σῶμα θὰ εἶναι εἰς θέσιν ν' ἀναλάβῃ ἀκινδύνως μεγαλύτερα φορτία. Ἐλλείψει καταλλήλου ἀντιστηρίξεως, τὸ σῶμα ἐκφεύγει καὶ θραύεται πολὺ ἐνωρίτερον ἢ ὅσον θὰ ἐδικαιούμεθα ν' ἀναμενῶμεν ὡς ἐκ τῶν ἰδιοτήτων ἀντοχῆς τοῦ ὑλικοῦ, ἐξ οὗ ἀποτελεῖται.

Κατὰ τὴν ὀριακὴν στιγμὴν τῆς μεταπτώσεως τῆς ἰσορροπίας ἀπὸ τῆς εὐσταθοῦς εἰς τὴν ἀσταθὴν κατάστασιν, καθ' ἣν ἡ ἐλαστικὴ ἰσορροπία καθίσταται ἀδιάφορος, θὰ πρέπει, πληρουμένων ὅλων τῶν ἀναλυτικῶν συνθηκῶν τῆς ἐξεταζομένης περιπτώσεως, νὰ παράγεται παραμόρφωσις *ἀπροσδιόριστος*, ἥτοι οἰαδήποτε παραμόρφωσις νὰ εἶναι ἐπιτρεπτὴ καὶ νὰ ἰκανοποιῇ τὰς ἄνω ἀναλυτικὰς συνθήκας, ἀρκεῖ νὰ εἶναι ἀρζούντως μικρὰ.

Πλὴν τῆς συνθήκης $\Delta^2 A = 0$, ἣτις, ὡς θὰ ἴδωμεν, ἀποτελεῖ τὸ ἐνεργειακὸν κριτήριον μεταπτώσεως τῆς ἰσορροπίας, συνάγεται οὕτω καὶ τὸ ἀναλυτικὸν κριτήριο, ἐκφραζόμενον ὑπὸ τῆς συνθήκης, ὅτι ἡ παραμόρφωσις δέον νὰ καθίσταται ἀπροσδιόριστος. Ἐφαρμογὴ ἀμφοτέρων τῶν κριτηρίων γίνεται εἰς τὴν ἀκολουθοῦσαν § 2, ὅπου, ἐπ' εὐκαιρίᾳ τοῦ ἐξεταζομένου παραδείγματος, ἐπεξηγοῦνται καὶ διευκρινίζονται ὅλαι αἱ λεπτομέρειαι τῆς ἀνωτέρω ἐρεῦνης.

(Συνεχίζεται)

ΣΥΜΒΟΛΗ ΕΙΣ ΤΗΝ ΘΕΩΡΙΑΝ ΤΩΝ ΗΛΕΚΤΡΙΚΩΝ ΚΥΚΛΩΜΑΤΩΝ

ὑπὸ τοῦ κ. ΓΕΩΡΓ. Θ. ΚΑΚΡΙΑΝ, Ἡλεκτρ. Μηχανικοῦ

Εἰσαγωγή

Ὁ ὑπολογισμὸς τῶν ἠλεκτρικῶν κυκλωμάτων εἶναι ἐν ἀπὸ τὰ συνήθη προβλήματα τῆς πράξεως, τὰ ὁποῖα καλεῖται νὰ λύσῃ ὁ ἠλεκτρολόγος μηχανικός. Τὸ βασικόν του ἐφόδιον εἰς τὴν ἀντιμετώπισιν τοῦ προβλήματος τούτου ἀποτελοῦν οἱ ἀπὸ ἑκατονταετίας σχεδὸν γνωστοὶ νόμοι τοῦ Kirchhoff.

Ὁ ἐπιδιωκόμενος σκοπὸς εἶναι ἐν τούτοις πρακτικῶς ἀδύνατον νὰ ἐπιτευχθῇ πάντοτε διὰ μόνων τῶν νόμων τοῦ Kirchhoff. Τὰ κυκλώματα τῆς πράξεως εἶναι ἐνίοτε τόσον πολυπλοκα, ὥστε παρ' ὅλον ὅτι κατὰ θεωρίαν οἱ νόμοι τοῦ Kirchhoff εἶναι ἀπολύτως ἐπαρκεῖς διὰ τὸν ὑπολογισμὸν οἰοῦνδήποτε κυκλώματος, αἱ κατὰ τὴν ἐφαρμογὴν αὐτῶν ἐμφανίζόμεναι λογιστικαὶ δυσκολίαι εἶναι συνήθιστα ἀνυπερέβλητοι. Τοῦτο ἰσχύει καὶ διὰ τὰ κυκλώματα συνεχοῦς ρεύματος, ἰδιαιτέρως ὁμως διὰ τὰ κυκλώματα ἐναλλασσομένου.

Τὸ γεγονός τούτου ὡδήγησεν εἰς τὰς λεγομένας βοηθητικὰς μεθόδους ὑπολογισμοῦ, τινὲς τῶν ὁποίων εἶναι γνωσταὶ ἀπὸ πολλῶν ἐπίσης δεκαετιῶν. Ἡ συστηματικὴ ἐν τούτοις ἀντιμετώπισις τοῦ προβλήματος προσέκρουε πάντοτε εἰς τὴν ἀπέραντον ποικιλομορφίαν τῶν ἠλεκτρικῶν κυκλωμάτων, καὶ οἱ ἠλεκτρολόγοι μηχανικοὶ ἐξακολουθοῦν πάντοτε νὰ ἀποφεύγουν τὸν ἀκριβῆ ὑπολογισμὸν οἰοῦνδήποτε ἠλεκτρικοῦ κυκλώματος ὀλίγον ἢ πολὺ πολυπλοκωτέρου ἀπὸ τὰ ἐντελῆς στοιχειώδη.

Διὰ τῆς ἀνά χειρᾶς μελέτης δὲν αἰρῶνται βεβαίως ὅλαι ἀνεξαιρέτως αἱ σχετικαὶ δυσκολίαι.

Τὸ πρόβλημα, ὅπως τίθεται εἰς τὴν πρᾶξιν, εἶναι συνήθως πολυπλοκον καὶ οὐδεὶς δύναται νὰ τὸ μετατρέψῃ εἰς ἀπλοῦν. Σημαντικὴν ἐν τούτοις συμβολὴν εἰς τὴν τεχνικὴν θεωρίαν τῶν κυκλωμάτων νομίζομεν ὅτι πράγματι παρουσιάζει ἢ εἰς τὰ ἐπόμενα ἀναπτυσσομένη

ἀνάλυσις τῶν κυκλωμάτων εἰς τὰ ἀπλούστατα αὐτῶν μέρη, καὶ ἡ μετάθεσις τοῦ προβλήματος ἀπὸ τὸν ὑπολογισμὸν τῶν συνήθους μορφῆς κυκλωμάτων, δηλαδή τῶν διπολικῶν διατάξεων, εἰς τὸν ὑπολογισμὸν τῶν ἀπλουστάτων συνιστῶντων αὐτὰς μερῶν, τὰ ὁποῖα ἐκαλέσαμεν διπολικά στοιχεῖα. Τὰ διπολικά στοιχεῖα αὐτὰ παρουσιάζουν ἀσυγκρίτως μικροτέρων ποικιλίαν μορφῶν, ἐν ἀντιθέσει δὲ πρὸς τὰς διπολικὰς διατάξεις εἶναι ἐπιδικαστικὰ συστηματικῆς κατατάξεως, ὡς ἀποδεικνύεται εἰς τὸ δεύτερον μέρος τῆς μελέτης ταύτης.

Ἡ ἐννοία τοῦ διπολικοῦ στοιχείου, τοῦ ἀποτελοῦντος τρόπον τινὰ τὸ κύτταρον, δι' ἐπαληψέων τοῦ ὁποίου εἶναι δυνατόν νὰ σχηματισθῇ οἰοῦνδήποτε κύκλωμα, ὁδηγεῖ καὶ εἰς τὴν χρησιμοποίησιν τῆς εἰς τὸ δεύτερον μέρος τῆς μελέτης ταύτης ἐκτιθεμένης μεθόδου ὑπολογισμοῦ, τὴν ὁποίαν ἐκαλέσαμεν μέθοδον δι' ἀλλαγῆς τῶν κόμβων τροφοδοτήσεως. Ἡ γενικὴ αὕτη μέθοδος βασίζεται εἰς ἐν παλαιὸν πόρισμα τῆς γενικῆς θεωρίας τοῦ συστήματος γραμμικῶν ἀγωγῶν, διατυπωθὲν ὑπὸ τοῦ J.C. Maxwell εἰς τὸ βιβλίον του «A Treatise on Electricity and Magnetism» 1873, πρῶτος τόμος, διὰ συνεχῆς ρεύμα. Μολονότι ὁ Maxwell ὑποδεικνύει τὴν σημασίαν, τὴν ὁποίαν δύναται νὰ ἔχη διὰ τὴν πρᾶξιν τὸ πόρισμα τοῦτο, ἐν τούτοις δὲν ἀνεῦρον αὐτὸ εἰς τὴν μεταγενεστέρην βιβλιογραφίαν. Ἡ παράλειψις αὕτη νομίζω ὅτι ὀφείλεται εἰς τὸ γεγονός, ὅτι αἱ μέχρι τοῦδε χρησιμοποιούμεναι βοηθητικαὶ μέθοδοι ὑπολογισμοῦ ἀναχωροῦν ἀπὸ τὴν τάσιν τροφοδοτήσεως τοῦ κυκλώματος, ὅποτε τὸ πόρισμα τοῦ Maxwell ὑποδεικνύει παρουσιάζει δυνατότητα χρησιμοποίησεως. Τὸνναντίον ἡ προτεινομένη εἰς τὸ δεύτερον μέρος τῆς ἀνά χειρᾶς μελέτης μέθοδος δι' ἀλλαγῆς τῶν κόμβων τροφοδοτήσεως ἀναλύει πρῶτον μορφολογικῶς τὸ διπολικὸν στοιχεῖον, χρησιμοποιεῖ τὸ πόρισμα τοῦ Maxwell διὰ τὴν ἀνεῦρε-

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό τοῦ κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Ἐπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ τεύχους 300)

§ 2. (Τὸ παράδειγμα τῆς θλιβομένης ράβδου. Θὰ ἐφαρμόσωμεν τὰ ἐκτεθέντα ἐν § 1 εἰς τὸ ἀπλούστατον καὶ γνωστότατον παράδειγμα τῆς εὐθυγράμμου, κεντρικῶς θλιβομένης ράβδου. Διὰ μῆκος τῆς ράβδου μικρὸν ἐν σχέσει πρὸς τὴν διατομὴν τῆς, ἡ ἔντασις τοῦ φορτίου ὅπερ δύναται ἢ ράβδος νὰ μεταβιβάσῃ, ἐξαρτᾶται ἀποκλειστικῶς καὶ μόνον ἐκ τοῦ ἐμβαδοῦ τῆς διατομῆς καὶ τῆς ἀντοχῆς εἰς θλίψιν τοῦ ὑλικοῦ ἐξ οὗ ἀποτελεῖται.

Διὰ μῆκος ὅμως τῆς ράβδου πολὺ μεγάλον, ἐν συγκρίσει πάντοτε πρὸς τὴν διατομὴν τῆς, ἡ θραῦσις ἐπέρχεται δι' ἔντασιν φορτίου πολὺ μικροτέραν τῆς προηγουμένης. Εἰς τὴν περίπτωσιν αὐτὴν δὲν ὑπερνικᾶται τὸ ὄριον ἀντοχῆς εἰς θλίψιν, ἀλλ' ἡ θραῦσις ἐπέρχεται ἐκ κάμψεως τῆς ράβδου, λόγῳ πλευρικῆς ἐκφυγῆς τῆς ἐκ τῆς ἀρχικῆς εὐθυγράμμου θέσεώς τῆς. Ἡ δυνατότης τοιαύτης ἐκφυγῆς εἶναι ἀποτέλεσμα τῆς ἀσταθοῦς ἐλαστικῆς ἰσορροπίας, ὑπὸ τὴν ὁποίαν τελεῖ ἡ θλιβομένη ράβδος, παρέχεται δὲ ἀπὸ ἐξωτερικὴν τινα ἀφορμὴν, ἀσίμμαντον ἔστω, τυχαίαν καὶ συνεπῶς ἀστάθμητον. Τὸ φαινόμενον καλεῖται «λυγισμός», χαρακτηρίζομεν δὲ τὴν ράβδον ὡς «λυγηράν».

Θεωρήσωμεν ράβδον ΑΒ, εὐθύγραμμον λ.χ. κατακόρυφον, σταθερᾶς διατομῆς, μεσολαβοῦσαν μεταξὺ τῶν σωμάτων Ι καὶ ΙΙ καὶ προοριζομένην νὰ μεταβιβάσῃ κεντρικῶς τὴν δύναμιν θλίψεως Ρ ἀπὸ τοῦ ἑνὸς σώματος εἰς τὸ ἄλλο (Σχ. 1).

Υποθέσωμεν περαιτέρω ὅτι ἡ ράβδος συνδέεται κατὰ τὰ σημεῖα Α καὶ Β μετὰ τῶν σωμάτων Ι καὶ ΙΙ, δι' ἀρθρωτῶν κόμβων. Ἐφ' ὅσον ἡ ράβδος ἐκπληροῖ τὸν προορισμὸν τῆς, χωρὶς νὰ ὑπόκειται εἰς λυγισμόν, τὸ μῆκος αὐτῆς 1 θὰ βραχυνηθῆ ἐλαστικῶς κατὰ Δl, καὶ ἡ ἐν αὐτῇ ἀποταμιευομένη δυνητικὴ ἐνέργεια, δηλαδὴ τὸ ἐπιτελούμενον πραγματικὸν ἔργον παραμορφώσεως, θὰ εἶναι κατὰ τὰ γνωστά

$$A_0 = \frac{1}{2} P \Delta l = \frac{P^2 \eta}{2EF} \quad (5)$$

ἐνθα Ε, F τὸ μέτρον ἐλαστικότητος καὶ τὸ ἐμβαδὸν τῆς διατομῆς τῆς ράβδου.

Ἐξετάσωμεν ἤδη, ἂν ἡ κατάστασις ἰσορροπίας τῆς οὕτω βραχυνηθείσης κατὰ Δl ράβδου εἶναι εὐσταθῆς ἢ ἀσταθῆς. Εἰς τὴν δευτέραν περίπτωσιν θὰ ἦτο δυνατὴ ἢ κέρτωσις τῆς ράβδου, εἰς τρόπον ὥστε ὁ ἄξων τῆς νὰ λάβῃ τὴν ἐν Σχ. 1 δι' ἑστειμένης σημειουμένην θέσιν, ἀπειρῶς γειτονικὴν τῆς ἀρχικῆς καὶ συμβιβασομένην μετὰς συνθήκας τῆς ἀρθρωτῆς κατὰ τὰ σημεῖα Α καὶ Β στηρίξεως. Ὄθεν, θεωροῦμεν τὴν τοιαύτην μεταβολὴν μορφῆς ὡς ἀπειροστὴν δυνατὴν παραμόρφωσιν τῆς ράβδου, καθ' ἣν τὰ σημεῖα ἐφαρμογῆς Α καὶ Β τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων Ρ παραμένουν ἀκίνητα, ἐφαρμόζομεν δὲ διὰ τὴν δυνατὴν ταύτην παραμόρφωσιν τὴν ἀρχὴν τῶν δυνατῶν ἔργων, ὑπὸ τὴν μορφὴν (3). Ἐξ ὑποθέσεως αἱ ἐξωτερικαὶ δυνάμεις Ρ δὲν ἐπιτελοῦν ἔργον, ἐνῶ ἐξ ἄλλου τὰ σώματα Ι καὶ ΙΙ οὐδαμῶς ἐπιηρεάζονται ἐκ τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως, ἐπομένως ἡ ἐξ. (3) γίνεται:

$$\Delta^2 A = \Delta A \text{ ἢ συμφώνως πρὸς ἐξ. (1) } \Delta^2 A = \underline{A}_\pi$$

Ἐλθωμεν εἰς τὸν ὑπολογισμόν τοῦ Δ²A. Καλέσωμεν w τὸ βέλος λυγισμοῦ ἢ κάμψεως εἰς τὴν θέσιν x καὶ f τὸ βέλος κάμψεως εἰς τὸ μέσον τῆς ράβδου x = 1/2.

Τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως Δ²A = A_π ἀποτελεῖται ἀπὸ δύο ὄρων. Ὁ πρῶτος, ὃν θὰ παραστήσωμεν μετὰ A_μ ὀφείλεται εἰς τὴν δυνατὴν μῆκυσιν τοῦ γραμμικοῦ στοιχείου dx, εἰς τὴν αὔξησιν τοῦ μήκους του ἀπὸ dx εἰς ds. Ὁ δεύτερος, παριστώμενος μετὰ A_κ, προέρχεται ἐκ τῆς δυνατῆς σχετικῆς στροφῆς dω δύο ἀπειρῶς γειτονικῶν διατομῶν, εἶναι προῖον τῆς ἀναπτυσσομένης ἐν πάσῃ διατομῇ δυνατῆς καμπτικῆς ροπῆς M.

Ἐκ τοῦ Σχ. 1 προκύπτει

$$ds^2 = dx^2 + dw^2 = dx^2 \left[1 + \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 \right]$$

ἢ

$$ds = dx \sqrt{1 + \left(\frac{dw}{dx} \right)^2} \approx dx \left[1 + \frac{1}{2} \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 \right] \quad (6)$$

καθ' ὅσον ἡ σειρὰ

$$\sqrt{1+Z} = 1 + \frac{1}{2} Z - \frac{1}{8} Z^2 + \frac{1}{16} Z^3 - \frac{5}{128} Z^4 + \dots$$

συγκλίνει διὰ |Z| < 1, ἐν προκειμένῳ δὲ Z = $\left(\frac{dw}{dx} \right)^2 \ll 1$

Ἐπομένως

$$dA_\mu = -P \cdot \underline{\Delta} ds = -P (ds - dx)$$

ἢτοι

$$dA_\mu = -\frac{P}{2} \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 dx \quad (7)$$

Τὸ ἀρνητικὸν σημεῖον τῆς ἐκφράσεως dA_μ ὀφείλεται εἰς τὸ ὅτι ἡ ἐνεργοῦσα ἐπὶ τοῦ στοιχείου Fdx δύναμις εἶναι θλίβουσα, ἐνῶ κατὰ τὴν δυνατὴν παραμόρφωσιν ἐπιμηκύνεται τὸ στοιχεῖον.

Δι' ὁλοκληρώσεως τῆς ἐξ. (7) λαμβάνομεν τὸ ὅλικον δυνατόν ἔργον μηκύνσεως

$$A_\mu = -\frac{P}{2} \int_0^1 \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 dx \quad (8)$$

Τὸ δυνατόν ἔργον κάμψεως A_κ δίδεται ὡς γνωστὸν ἐκ τῆς σχέσεως

$$A_\kappa = \frac{1}{2} \int_A^B M d\omega = \frac{1}{2} \int_0^1 \frac{M^2}{EJ} dx$$

καθ' ὅσον dω = Mdx/EJ, ὅπου J ἡ ροπή ἀδραναείας τῆς διατομῆς ὡς πρὸς κύριον ἄξονα κάθετον ἐπὶ τὸ ἐπίπεδον τῆς δυνατῆς γραμμῆς κάμψεως (4). Ἐὰν εἰσαγάγωμεν τὴν γνωστὴν ἐξίσωσιν τῆς ἐλαστικῆς γραμμῆς καμπτομένης δοκοῦ w'' = -M/EJ ἢ ἀντίστροφως καμπτομένης ἔργου κάμψεως γίνεται

$$A_\kappa = \frac{1}{2} \int_0^1 EJ \left(\frac{d^2 w}{dx^2} \right)^2 dx \quad (9)$$

(4) Κατὰ τὴν διατύπωσιν τοῦ A_κ δέον νὰ ληφθῇ ὑπ' ὄψιν διὰ τὸσον ἢ ροπή κάμψεως M ὅσον καὶ ἡ στροφή dω εἶναι προϊόντα τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως. Εἶναι λοιπὸν ἀπαραίτητον νὰ τεθῇ πρὸ τοῦ ὁλοκληρώματος ὁ πολλαπλασιαστὴς 1/2, ἀφοῦ ἡ M δὲν εἶναι σταθερὰ κατὰ τὴν διάρκειαν τῆς ἐπιτελέσεως τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως, ἀλλὰ συναυξάνει μετὰ τοῦ dω ἀπὸ τῆς τιμῆς 0 μέχρι τῆς τελικῆς τῆς.

τὸ δὲ ὅλικόν ἔργον παραμορφώσεως

$$\Delta^2 A = \underline{A}_\pi = \underline{A}_\kappa + \underline{A}_\mu = \frac{1}{2} \int_0^l EJ \left(\frac{d^2 w}{dx^2} \right)^2 dx - \frac{P}{2} \int_0^l \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 dx. \quad (10)$$

Συμφώνως πρὸς § 1, ἡ ἰσορροπία τῆς κατὰ Δl βραχυθείσης ράβδου θὰ εἶναι εὐσταθής ὅταν $\Delta^2 A = \underline{A}_\mu + \underline{A}_\kappa > 0$, ἢ ἂν παραλείψωμεν πλέον, χάριν ἀπλουστεύσεως, τὰς κάτωθεν τῶν A_μ καὶ A_κ γραμμίας, δηλωτικὰς τοῦ δυνατοῦ τῆς παραμορφώσεως, ὅταν

$$A_\mu + A_\kappa > 0. \quad (11)$$

Ἡ ἐξ. (11) ἀποτελεῖ τὴν *συνθήκην εὐσταθείας* τῆς ράβδου. Ἐκλεξόμεν ἤδη ὡς νόμον μεταβολῆς τῶν τεταγμένων τῆς δυνατῆς γραμμῆς κάμψεως, τὸν ἡμιτονοειδῆ, ἦτοι θέσωμεν

$$w = f \cdot \eta \mu \frac{n\pi}{l} x. \quad (n = 1, 2, 3, \dots) \quad (12)$$

Ἡ ἀκριβεστέρα δικαιολογία τῆς τοιαύτης ἐκλογῆς θὰ δοθῆ κατωτέρω, παρατηροῦμεν ὅμως ἀπὸ τοῦδε, ὅτι ἡ ἐξ. (12) ἱκανοποιεῖ πλήρως τὰς συνθήκας στηριζέως τῆς ράβδου τοῦ Σχ. 1.

Ἐκ τῆς ἐξ. (12) λαμβάνομεν

$$\frac{dw}{dx} = f \cdot \frac{n\pi}{l} \sigma \nu \frac{n\pi}{l} x, \quad \frac{d^2 w}{dx^2} = -f \cdot \frac{n^2 \pi^2}{l^2} \eta \mu \frac{n\pi}{l} x$$

καὶ ἐπομένως

$$A_\kappa = \frac{EJ}{2} f^2 \cdot \frac{n^4 \pi^4}{l^4} \int_0^l \eta \mu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot dx = \frac{EJ}{4} f^2 \cdot \frac{n^4 \pi^4}{l^3} \quad (13)$$

καθ' ὅσον

$$\int_0^l \eta \mu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot dx = \frac{1}{n\pi} \int_0^l \eta \mu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot d \frac{n\pi}{l} x = \frac{1}{n\pi} \left[-\frac{1}{4} \eta \mu \frac{2n\pi}{l} x + \frac{1}{2} \frac{n\pi}{l} x \right]_0^l = \frac{1}{2}$$

ἐνῶ

$$A_\mu = -\frac{P}{2} f^2 \frac{n^2 \pi^2}{l^2} \int_0^l \sigma \nu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot dx = -\frac{P}{4} f^2 \frac{n^2 \pi^2}{l} \quad (14)$$

δεδομένου ὅτι

$$\int_0^l \sigma \nu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot dx = \int_0^l \eta \mu^2 \frac{n\pi}{l} x \cdot dx = \frac{1}{2}$$

Ἡ συνθήκη εὐσταθείας (11) λαμβάνει οὕτω τὴν διατύπωσιν (5)

$$\frac{EJ}{4} f^2 \frac{n^4 \pi^4}{l^3} - \frac{P}{4} f^2 \frac{n^2 \pi^2}{l} > 0 \quad \eta \quad P < \frac{n^2 \pi^2}{l^2} EJ. \quad (15)$$

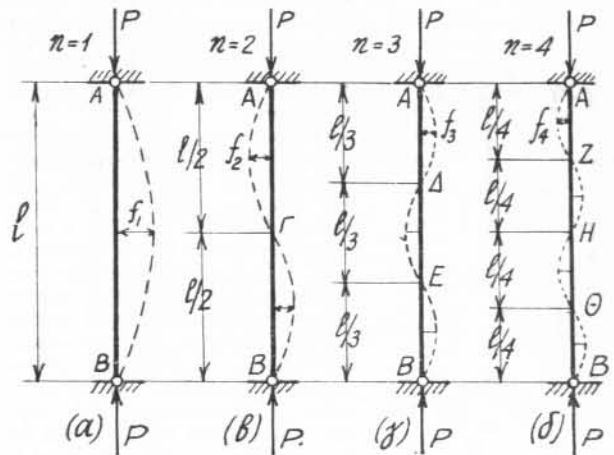
Τὸ δεξιὸν μέλος τῆς ἀνισότητος (15) λαμβάνει τὴν ἐλαχίστην πραγματικὴν τιμὴν του διὰ $n=1$, ὅποτε συμφώνως πρὸς ἐξ. (12), ἡ δυνατὴ γραμμὴ κάμψεως ἔχει τὴν ἐν (Σχ. 2α) μορφήν. Ἐάν δὲ παραστήσωμεν μὲ P_κ τὴν διὰ $n=1$ κρίσιμον τιμὴν τοῦ φορτίου P , ἦν τοῦτο δὲν πρέπει νὰ ὑπερβῆ χάριν ἐξασφαλίσεως ἔναντι παντὸς κινδύνου λυγισμοῦ, θὰ ἔχωμεν

$$P_\kappa = \frac{\pi^2 EJ}{l^2} \quad (16)$$

(5) Τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως $A_\mu + A_\kappa$ ἐμφανίζεται ὡς συνάρτησις τοῦ f^2 , ἦτοι ὡς ἀπειροστὸν μέγεθος ἀνωτέρας τάξεως -ἀφοῦ τὸ βέλος f εἶναι ἤδη ἀπειροστὸν- ἐν σχέσει πρὸς τὸ πραγματικὸν ἔργον παραμορφώσεως A_0 , τὸ διδόμενον ὑπὸ τῆς ἐξ. (5).

ἦτοι τὸν γνωστὸν τύπον τοῦ Euler, ἐξαχθέντα ἐνταῦθα ἐκ τῆς ἐφαρμογῆς τῆς ἀρχῆς τῶν δυνατῶν ἔργων.

Διὰ $n \neq 1$, λ.χ. $n=2, 3, 4$, αἱ ἀντίστοιχοι δυναταὶ γραμμαὶ κάμψεως εἰκονίζονται εἰς τὰ Σχ. 2β, ἕως Σχ. 2δ, ὡς προέκυψαν ἐκ τῆς ἐφαρμογῆς τῆς ἐξ. (12). Παρουσιάζονται οἱ *κόμβοι* Γ ($n=2$), Δ καὶ E ($n=3$), Z, H καὶ Θ ($n=4$), ὧν ἡ πραγματοποίησις προϋποθέτει τὴν ἀκίνησιν τοῦ σημείου Γ ἢ τῶν Δ, E ἢ τῶν Z, H, Θ , ἐπιτυγχανομένην διὰ πλευρικῆς ἀντιστηριζέως. Γενικῶς παρατηροῦμεν δι' ἰσχύει ἡ ἐξ. (16), μὲ τὴν διαφορὰν ὅτι εἰς τὸν παρονομα-



Σχ. 2

στήν θὰ εἰσάγωμεν τὸ μήκος l/n (ἀντὶ τοῦ 1) ἐφ' ὅσον διὰ καταλλήλου ἀντιστηριζέως ἔχει ἐξασφαλισθῆ, ὥστε τὰ ἄκρα τῶν ἰσων μερῶν l/n , εἰς ἃ χωρίζεται τὸ μήκος l , νὰ παραμένουν ἀμετάθετα.

Ἐν τοῖς ἀνωτέρω ἐξελεγγὴ αὐθαιρέτως ὡς μορφή τῆς δυνατῆς γραμμῆς κάμψεως ἡ ἡμιτονοειδής. Δικαιολογεῖται ἐπομένως ὁ ἔνδοξασμός, ὅτι δι' ἄλλην τινά μορφήν τῆς γραμμῆς κάμψεως, συμβιβασομένην πάντοτε μὲ τὰς συνθήκας στηριζέως καὶ βέλους ἴσου πρὸς τὸ τῆς ἡμιτονοειδοῦς, τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως $A_\kappa + A_\mu$ θὰ προέκυπτεν ἐνδεχομένως μικρότερον τοῦ ὑπὸ τῶν ἐξ. (13) καὶ (14) διδομένου, ὅποτε ἡ κρίσιμος τιμὴ θὰ ἐγένετο ἴσως μικρότερα τῆς διδομένης ὑπὸ τῆς ἐξ. (16). Εἶναι ἄρα σκόπιμον νὰ ἐξετασθοῦν καὶ ἄλλαι μορφαὶ γραμμῆς κάμψεως, λ.χ. παραβολικῆ, κυκλικῆ κλπ. Εἰς τὴν περίπτωσιν λ.χ. παραβολικοῦ τόξου, βέλους f (Σχ. 1) ἀντὶ τῆς ἐξ. (12) θὰ ἔχωμεν

$$w = \frac{4f}{l^2} x x' = \frac{4f}{l^2} x(1-x) \quad (17)$$

$$\frac{dw}{dx} = \frac{4f}{l^2} (1-2x), \quad \frac{d^2 w}{dx^2} = -\frac{8f}{l^2}$$

ἄρα συμφώνως πρὸς ἐξ. (8) καὶ (9)

$$A_\mu = -\frac{P}{2} \int_0^l \frac{16f^2}{l^4} (1-2x)^2 dx = -\frac{8Pf^2}{3l}$$

$$A_\kappa = \frac{EJ}{2} \int_0^l \frac{64f^2}{l^4} dx = \frac{32EJf^2}{l^3}$$

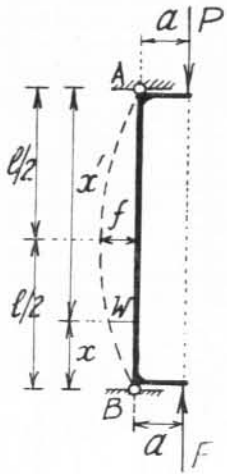
ὅποτε ἡ συνθήκη εὐσταθείας γίνεται

$$-\frac{8Pf^2}{3l} + \frac{32EJf^2}{l^3} > 0 \quad \eta \quad P < \frac{12EJ}{l^2}. \quad (18)$$

Συγκρίνοντας μὲ τὴν ἐξ. (16) διαπιστοῦμεν ὅτι διὰ παραβολικὴν γραμμὴν κάμψεως τὸ κρίσιμον φορτίον $P_\kappa = \frac{12EJ}{l^2}$ προκύπτει μεγαλύτερον τοῦ ἀντιστοιχοῦντος εἰς ἡμιτονοειδῆ καμπύλην ($\pi^2 \approx 9,87$), ὅτι δηλαδή ὁ λυγισμὸς εὐ-

χερέστερον θά πραγματοποιηθῆ κατὰ ἡμιτονοειδῆ καμπύλην ἢ κατὰ παραβολικὴν.

Ἀναλόγως θά ἠδυνάμεθα νὰ χειρισθῶμεν ἄλλας μορφὰς γραμμῶν κάμψεως καὶ νὰ συγκρίνωμεν τὰς οὕτω ἐκάστοτε προκύπτουσας τιμὰς κρίσιμου φορτίου μετὰ τὴν τιμὴν P_k τῆς ἐξ. (16). Ἡ τοιαύτη ὅμως ἀναζήτησις δὲν θά ἀπέκλειε τὴν δυνατότητα ὑπάρξεως ἐτέρας τινὸς μορφῆς γραμμῆς κάμψεως, δι' ἣν ἡ τιμὴ P_k θά εἶναι μικρότερα τῆς ὑπὸ τῆς ἐξ. (16) διδομένης. Ὅθεν πρὸς ἄρσιν τῆς ἀμφιβολίας θά ἀκολουθήσωμεν, διὰ νὰ φθάσωμεν εἰς τὴν ἐξ. (16), ἄλλην ὁδόν, ἐντελῶς διάφορον τῆς ἤδη ἀκολουθηθείσης, εἰς τὴν ὁποίαν οὐδαμῶς θά χρησιμοποιηθῆ ἡ ἄποψις τῆς εὐσταθοῦς ἢ οὐ ἐλαστικῆς ἰσορροπίας.



Σχ. 3

Θεωρήσωμεν τὴν ἀμφιαρθρῶτην ράβδον AB ὑποβαλλομένην παραλλήλως τῷ ἄξονι τῆς εἰς τὴν δύναμιν θλίψεως P ἐνεργούσαν οὐχὶ ὡς ἐν Σχ. 1 κεντρικῶς, ἀλλὰ μὲ ἐκκεντρότητα a (Σχ. 3). Λόγω τῆς ἐκκεντρότητος ταύτης μεταβιβάζεται εἰς πᾶσαν διατομὴν τῆς ράβδου, οὐ μόνον δύναμις θλίψεως, ἀλλ καὶ καμπτική ροπή. Ὅσονδήποτε μικραῖ τιμαὶ τοῦ φορτίου P προκαλοῦν, πλὴν τῆς βραχύνσεως τῆς ράβδου καὶ κάμψιν αὐτῆς, ἔστω δὲ w ἡ τεταγμένη εἰς τὸ ὕψος x τῆς ἀντιστοίχου γραμμῆς κάμψεως.

Ἡ καμπτικὴ ροπή εἰς τὴν διατομὴν x εἶναι

$$M = P(a + w)$$

καὶ ἐπομένως ἡ διαφορικὴ ἐξίσωσις τῆς γραμμῆς κάμψεως θά εἶναι κατὰ τὰ γνωστὰ

$$EJ \frac{d^3w}{dx^3} = -P(a + w) \quad \text{ἢ} \quad EJ \frac{d^3w}{dx^3} + Pw = -Pa. \quad (19)$$

Διὰ E, J σταθερά, μία μερικὴ λύσις τῆς ἐξισώσεως (19) θά εἶναι ἡ $w' = c$ (σταθερά), ἣτις εἰσαγομένη εἰς τὴν ἐξίσωσιν δίδει τὴν τιμὴν τῆς σταθερᾶς $c = -a$, ἥτοι τὴν μερικὴν λύσιν $w' = -a$.

Ἐξ ἄλλου ἡ ὁμογενὴς διαφορικὴ ἐξίσωσις $EJ \frac{d^3w}{dx^3} + Pw = 0$ ἢ $\kappa^3 \frac{d^3w}{dx^3} + w = 0$, ἐνθα

$$\kappa^3 = \frac{EJ}{P} \quad (20)$$

ἔχει τὴν γενικὴν λύσιν

$$w_0 = A \eta \mu \frac{x}{\kappa} + B \sigma \nu \nu \frac{x}{\kappa}$$

ὁπότε ἡ γενικὴ λύσις τῆς (19) διατυπώθαι

$$w = w' + w_0 = A \eta \mu \frac{x}{\kappa} + B \sigma \nu \nu \frac{x}{\kappa} - a. \quad (21)$$

Αἱ σταθεραὶ A καὶ B ὑπολογίζονται εὐκόλως ἐκ τῶν συνθηκῶν στηρίξεως τῆς ράβδου, ἥτοι $w = 0$ διὰ $x = 0$

καὶ $x = l$. Προκύπτουν εὐκόλως $A = \frac{a}{\eta \mu \frac{l}{\kappa}} \left(1 - \sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} \right)$,

$B = a$ καὶ ἐπομένως

$$w = \frac{a}{\eta \mu \frac{l}{\kappa}} \left(\eta \mu \frac{x}{\kappa} - \sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} \cdot \eta \mu \frac{x}{\kappa} + \eta \mu \frac{l}{\kappa} \cdot \sigma \nu \nu \frac{x}{\kappa} \right) - a$$

$$\eta, \text{ ἂν θέσωμεν } \eta \mu \frac{l}{\kappa} \cdot \sigma \nu \nu \frac{x}{\kappa} - \sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} \cdot \eta \mu \frac{x}{\kappa} = \eta \mu \frac{l-x}{\kappa} = \eta \mu \frac{x'}{\kappa}$$

$$w = \frac{a}{\eta \mu \frac{l}{\kappa}} \left(\eta \mu \frac{x}{\kappa} + \eta \mu \frac{x'}{\kappa} \right) - a. \quad (22)$$

Διὰ $x = x' = l/2$ θά εἶναι $w = f$, ἥτοι:

$$f = \frac{a}{\eta \mu \frac{l}{\kappa}} \cdot 2 \eta \mu \frac{l}{2\kappa} - a = \frac{a}{\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa}} - a \quad (23)$$

ἡ δὲ μεγίστη τιμὴ τῆς καμπτικῆς ροπῆς

$$\max M = P(f + a) = Pa \cdot \frac{1}{\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa}} \quad (24)$$

Ὁ ἰος ὅρος τοῦ δεξιοῦ μέλους τῆς ἐξ. (23) ὡς καὶ ἡ ἐξ. (24) περιέχουν, εἰς μὲν τὸν ἀριθμητὴν τὴν ἐκκεντρότητα a, εἰς δὲ τὸν παρονομαστὴν τὸ $\sigma \nu \nu (l/2\kappa)$.

Διὰ $a = 0$ (ἐκκεντρότης = 0) καὶ συνάμα $\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa} \neq 0$, τὸ βέλος κάμψεως καὶ ἡ μεγίστη ροπή κάμψεως γίνονται μο-
νοτιμῶς ἴσα πρὸς μηδέν, ἡ ράβδος παραμένει εὐθύ-
γραμμος. Εἰς ἣν περίπτωσιν ὅμως $\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa} = 0$, ἐνῶ συνά-
μα $a = 0$, τὰ f καὶ $\max M$ λαμβάνουν τὴν ἀπροσδιόριστον
τιμὴν $\frac{0}{0}$, ὅπερ σημαίνει ὅτι καίτοι ἡ ράβδος φορτίζεται

κεντρικῶς, ἐν τούτοις τὸ βέλος κάμψεως καὶ ἡ μεγίστη ροπή κάμψεως δὲν μηδενίζονται, ἀλλ' ἔχουν τιμὰς δια-
φόρους τοῦ μηδενός, μὴ προσδιορισίμους.

Ἴνα $\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa} = 0$ δέον $\frac{l}{2\kappa} = n \frac{\pi}{2}$ ($n = 1, 3, 5, \dots$) ἢ $\frac{l^2}{4\kappa^2} = n^2 \frac{\pi^2}{4}$

καὶ εἰσάγοντες ἐκ τῆς ἐξ. (20) τὴν τιμὴν τοῦ κ^2 , $\frac{l^2 P}{4EJ} = n^2 \frac{\pi^2}{4}$, ἐντεῦθεν δὲ ἐπιλύοντες πρὸς P

$$P = \frac{n^2 \pi^2 EJ}{l^2}$$

Θέτοντες $n = 1$ λαμβάνομεν τὴν ἐλαχίστην ἢ κρίσιμον τιμὴν τοῦ φορτίου P, δι' ἣν $\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa} = 0$, δηλαδὴ

$$P_k = \frac{\pi^2 EJ}{l^2} \quad (16)$$

ἥτοι τὴν αὐτὴν τιμὴν P_k , ἣν κατ' ἐντελῶς διάφορον τρόπον προηγουμένως ὑπελογίσαμεν.

Ἐξ ἄλλου διὰ $\sigma \nu \nu \frac{l}{2\kappa} = 0$, ἥτοι $\frac{l}{2\kappa} = n \frac{\pi}{2}$ ($n = 1, 3, 5, \dots$) θά εἶναι $\frac{l}{\kappa} = n\pi$, ἢ $\frac{l}{\kappa} = \eta \mu n\pi = 0$,

$$\sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} = \sigma \nu \nu n\pi = -1.$$

$$\sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} = \sigma \nu \nu n\pi = -1.$$

Ἐὰν συνάμα ἡ θλίψις εἶναι κεντρικὴ, ἥτοι $a = 0$, γίνεται

$$\frac{a}{\eta \mu \frac{l}{\kappa}} = \frac{0}{0} = \text{ἀπροσδιόριστος} = c, \text{ ὁπότε ἡ ἐξ. (22) με-}$$

τασχηματίζεται εἰς

$$w = c \left(\eta \mu \frac{x}{\kappa} - \sigma \nu \nu \frac{l}{\kappa} \cdot \eta \mu \frac{x}{\kappa} + \eta \mu \frac{l}{\kappa} \cdot \sigma \nu \nu \frac{x}{\kappa} \right) = 2c \eta \mu \frac{x}{\kappa} = 2c \eta \mu \frac{n\pi}{l} x.$$

Διὰ $x = \frac{l}{2}$: $w = f = 2c \eta \mu \frac{n\pi}{2} = \pm 2c$ ($n = 1, 3, 5, \dots$)

έντεϋθεν $c = f/2$
 και $w = f \eta \frac{\pi}{1} x \cdot (n = 1, 3, 5 \dots)$

Διά $a \neq 0$ και $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} \neq 0$ αί έξ. (23) και (24) πα-
 ρέχουν μονοτίμως ώρισμένας τιμάς f και $\text{max } M$, ένφ διά
 $a \neq 0$ και $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} = 0$ αί αὐταί έξισώσεις δίδουν $f = x$,
 $\text{max } M = \infty$, ένφ έξ άλλου $P = P_{\kappa}$ (6).

Έκ τών άνωτέρω συνάγομεν, ότι διά $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} = 0$
 ήτοι $P = P_{\kappa}$, αί τεταγμέναί τής γραμμής κάμψεως γίνον-
 ται είτε άπροσδιόριστοι ($a = 0$) είτε άπειρώς μεγάλοι
 ($a \neq 0$). Η ράβδος, έστω και κεντρικώς φορτιζομένη,
 κάμπτεται, *ύφίσταται λυγισμόν*.

Διά τιμάς του φορτίου $P < P_{\kappa}$ ($\text{syn} \frac{1}{2\kappa} \neq 0$) δέν έχει έμ-
 φανισθή εισέτι τό φαινόμενον άπροσδιόριστων ή άπειρώς
 μεγάλων τιμών f και $\text{max } M$, ή ράβδος παριμένει εϋθύ-
 γραμμος ($a = 0$), ή κάμπτεται κατά έντελώς καθωρισμένον
 μέγεθος ($a \neq 0$). Η περίπτωσις $P > P_{\kappa}$ δέν παρουσιάζει
 ιδιαίτερον ένδιαφέρον, διότι μεσολαβεί τό στάδιον $P = P_{\kappa}$,
 κατά τό όποϊον λαμβάνουν χώραν τά προειρημένα φαι-
 νόμενα του λυγισμού.

Έκ τής έκτεθείσης έρεύνης προκύπτουν έν συμπερά-
 σματι δύο τινά:

1) Δικαιολογείται πλήρως ή έκλογή τής ήμτονοειδοϋς
 γραμμής κάμψεως (βλ. έξ. (12)), γενομένη κατά τήν εξέ-
 τασιν του προβλήματος λυγισμού τής άμφιαρθρωτής ρά-
 βδου βάσει τής συνθήκης εϋσταθείας (11).

2) Διά τήν έρευναν τών προβλημάτων λυγισμού τί-
 θενται εις διάθεσιν μας δύο μέθοδοι: Η πρώτη, πηγά-
 ζουσα ώς είδομεν εκ τής άρχής τών δυνατών έργων, κα-
 λουμένη διά τουτό *μέθοδος ένεργειακή*, συνίσταται εις
 τήν κατάλληλον έκλογήν τής μορφής τής γραμμής κάμ-
 ψεως, ικανοποιούσης τās συνθήκας στηρίξεως, ειτα δέ
 εις τήν διατύπωσιν τής συνθήκης εϋσταθείας (11), ή αν
 θεωρήσωμεν τήν όριακήν περίπτωσιν τής άδιαφόρου έλα-
 στικτής ίσορροπίας, εις τήν διατύπωσιν τής καλουμένης *συν-
 θήκης λυγηρότητας*.

Έργον κάμψεως $A_{\kappa} = -$ Έργον μηκύνσεως A_{μ} . (25).
 Η δευτέρα μέθοδος συνίσταται εις τήν κατάστροφωσιν
 τής διαφορικώς έξισώσεως τής γραμμής κάμψεως και έν-
 τεϋθεν, δι' ολοκληρώσεώς τής, εις τήν διατύπωσιν τής
αντιστοιχου συνθήκης λυγηρότητας, δηλαδή τής συνθήκης
δι' ήν τό βέλος w λαμβάνει μορφήν άπροσδιόριστον, και
 ήτις λ. χ. διά τήν άμφιαρθρωτήν εϋθύγραμμον ράβδον
 είναι $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} = 0$. *Είναι ή καλουμένη αναλυτική μέθοδος*.

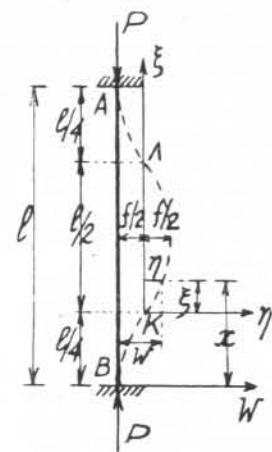
Άμφότεραι αί μέθοδοι είναι από άπόψεως εφαρμο-
 γής ίσως αξίας.

Δέον όμως νά παρατηρήσωμεν ότι ή ένεργειακή μέ-
 θοδος παρέχει τήν δυνατότητα βαθυτέρας, ένδελεχεστέ-
 ρας κατανοήσεως του όλου φαινομένου του λυγισμού, όπερ
 επί μακρόν έκαλύπτετο υπό είδους μυστηρίου, έδέχθη δέ
 τήν εξήγησίν του χάρις εις τήν έν τοις άνωτέρω έν γενι-
 κότητι έκτεθείσαν ένεργειακήν άποψιν. Αντιθέτως ή δευ-

(6) Άπειρώς μεγάλοι τιμαί τών f και $\text{max } M$ δέν είναι δυνα-
 τόν νά παράγονται εις τήν πραγματικότητα. Όντως αί έξ (23) και
 (24) πηγάζουσιν εκ τής άπλοποιημένης διαφορικώς έξισώσεως τής
 γραμμής κάμψεως $EJw'' = -M$, ένφ ή άκριβεστέρα αυτής διατύπω-
 σις είναι $EJ/q = -M$, ένθα $q = (1 + w^2)/w''$ ή άκτις κάμπυλότητος
 τής γραμμής κάμψεως. Διά πολυ μικράς παραμορφώσεως w έπιτρέπε-
 ται νά τεθῆ $w^2 = 0$, ένφ διά τεταγμένας w αν όχι άπειρώς μεγά-
 λας, πάντως πολυ μεγάλας (ώς αι άνωτέρω προκύπτουσαι διά $a \neq 0$,
 $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} = 0$), ή άπλοποίησις $w^2 = 0$ δέν είναι πλέον άνεκτή. Υπό
 τοιοϋτους όρους θα έδει νά εκινήσωμεν εκ τής έξισώσεως $EJ/q = -M$,
 εισάγοντες τήν πλήρη τιμήν $q = (1 + w^2)/w''$. Ο όπολογι-
 σμός άποδεικνύει, ότι διά $a \neq 0$, $\text{syn} \frac{1}{2\kappa} = 0$ αί τιμαί f και $\text{max } M$
 δέν καθίστανται πλέον άπειρώς μεγάλοι, άλλ' άπλως άισθητώς με-
 γάλοι, ώστε πρακτικώς νά πρέπη ν' άποκλεισθούν.

τέρα μέθοδος τυγχάνει διδακτικώς άπλουστέρα και οδη-
 γεί, εις τās συνθήεις περιπτώσεις, ταχέως εις τήν έπίλυ-
 σιν προβλήματος, πλην αν παρουσιασθῆ δυσχέρεια εις
 τήν ολοκληρώσιν τής διαφορικώς έξισώσεως τής γραμμής
 κάμψεως (7).

Διά συνθήκας στηρίξεως διαφόρους τών του Σχ. 1 ή
 3, λ. χ. διά περιπτώσιν ράβδου πεπακτομένης κατά τά
 άκρα αϋτής Α και Β (Σχ. 5),



Σχ. 5

δυνάμεθα και πάλιν νά θεωρή-
 σωμεν τήν δυνατήν γραμμήν
 κάμψεως ώς κάμπυλην ήμτο-
 νοειδή, ής αι έφαπτόμεναι εις
 τά άκρα και τό μέσον είναι
 παράλληλοι πρός τόν άρχικόν
 εϋθύγραμμον άξονα τής ράβδου.
 Η έξισώσις τής τοιαύτης γραμ-
 μής κάμψεως ώς πρός σύστημα
 συντεταγμένων ηξ, έσεται

$$\eta = \frac{f}{2} \eta \mu \frac{\pi \xi}{l/2}$$

και έπομένως, ώς πρός τό σύ-
 στημα wBx , αν θέσωμεν

$$\eta = w - \frac{f}{2}, \xi = x - \frac{l}{4}$$

$$w - \frac{f}{2} = \frac{f}{2} \cdot \eta \mu \frac{2\pi}{l} \left(x - \frac{l}{4} \right)$$

$$= \frac{f}{2} \cdot \eta \mu \left(\frac{2\pi}{l} x - \frac{\pi}{2} \right) = -\frac{f}{2} \cdot \text{syn} \frac{2\pi}{l} x$$

ήτοι

$$w = \frac{f}{2} \left(1 - \text{syn} \frac{2\pi}{l} x \right) = f \cdot \eta \mu^2 \frac{\pi x}{l} \quad (26)$$

Έντεϋθεν εύρίσκομεν $\frac{dw}{dx} = \frac{\pi f}{l} \cdot \eta \mu \frac{2\pi}{l} x$, $\frac{d^2w}{dx^2} =$
 $= \frac{2\pi^2 f}{l^2} \cdot \text{syn} \frac{2\pi}{l} x$,

(7) Χάριν έτι πληρεστέρας διασαφήσεως παρατηρούμεν, ότι
 εάν εις τήν περίπτωσιν του Σχ. 1 αι δυνάμεις P, αντί νά είναι θλί-
 βουσαι, έφ ε λ x ύ ο υ ν τήν ράβδον AB, τότε τό έργον μηκύνσεως
 A_{μ} γίνεται θετικόν (βλ. έξ. (8) και (14)) ήτοι

$$A_{\mu} = + \frac{P}{2} \int_0^l \left(\frac{dw}{dx} \right)^2 dx = + \frac{P}{4} f^2 \frac{\pi^2}{l}$$

άφού ή ένεργούσα έπι του στοιχείου $f dx$ δύναμις είναι έφελεύουσα
 κατά τήν δυνατήν δέ παραμόρφωσιν έπιμικνεται τό στοιχείον. Έξ
 άλλου τό έργον κάμψεως A_{κ} διατηρεί τό αυτό σημειον (βλ. έξ. (9)
 και (13)) και έπομένως ή συνθήκη εϋσταθείας γίνεται

$$\frac{EJ}{4} f^2 \frac{\pi^4}{13} + \frac{P}{4} f^2 \frac{\pi^2}{1} > 0$$

έκαληθευομένη διά πάσαν τιμήν του P, άφού οι όροι του άριστερου
 μέλους είναι άμφότεροι θετικοί.

Εις τήν περίπτωσιν του Σχ. 3 δυνάμεις έλκυ-
 σμού P προκαλοϋν κάμψιν τής ράβδου πρός
 τό μέρος τών δυνάμεων τούτων, ως εν τῷ πα-
 ρακειμένῳ σχήματι (4) δεικνύεται. Θα είναι
 τότε $M = P(a - w)$, όποτε ή έξ. (19) γίνεται

$$EJw'' - Pw = -Pa$$

ής ή γενική λύσις είναι έντελώς διάφορος
 τής (21) και δη

$$w = Ae^{x/l} - Be^{-x/l} + a$$

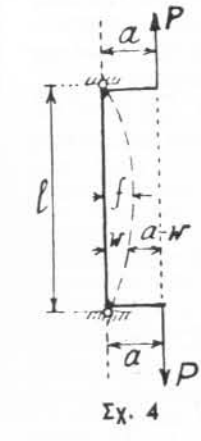
ένθα $x^2 = EJ/P$ πρβλ. έξ. (20).

Εισάγοντες τās συνθήκας στηρίξεως προ-
 σδιορίζομεν τās σταθεράς A, B και έντεϋθεν

$$w = a + a(e^{-x/l} - e^{x/l}) / (e^{1/2} - e^{-1/2})$$

$$f = a - a/2 \text{ syn} \frac{1}{2\kappa} = a - a / (e^{1/2\kappa} + e^{-1/2\kappa})$$

Διά νά γίνη τό βέλος f άπροσδιόριστον ή
 άπειρώς μέγα, δέον $e^{1/2\kappa} + e^{-1/2\kappa} = 0$ ή
 $e^{1/2\kappa} = -1$, όπερ αδύνατον διά τιμάς l και
 (ή P) πραγματικάς, όσονδήποτε μεγάλας.

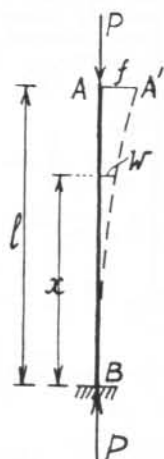


Σχ. 4

$$A_k = \frac{EJ}{2} \cdot \frac{4\pi^4 f^2}{14} \int_0^1 \sigma \nu^2 \frac{2\pi}{1} x \cdot dx = \frac{EJ}{2} \cdot \frac{4\pi^4 f^2}{14} \cdot \frac{1}{2} = EJ \frac{\pi^4 f^2}{13}$$

$$A_\mu = -\frac{P}{2} \cdot \frac{\pi^2 f^2}{1^2} \int_0^1 \eta \mu^2 \frac{2\pi}{1} x \cdot dx = -\frac{P}{2} \cdot \frac{\pi^2 f^2}{1^2} \cdot \frac{1}{2} = -\frac{P}{4} \cdot \frac{\pi^2 f^2}{1}$$

Ἡ συνθήκη λυγηρότητας (25) γίνεται



Σχ. 6

$$EJ \frac{\pi^4 f^2}{13} = \frac{P}{4} \frac{\pi^2 f^2}{1}$$

καὶ ἐντεῦθεν

$$P = P_k = \frac{4\pi^2 EJ}{1^2} = \frac{\pi^2 f J}{(1/2)^2} \quad (27)$$

Συγκρίνοντας τὴν ἐξ. (27) μὲ τὴν ἐξ. (16) βλέπομεν, ὅτι τὸ κρίσιμον φορτίον δι' ἀμείψακτον ράβδον μήκους l εἶναι ἴσον πρὸς τὸ κρίσιμον φορτίον ἀμειψαρθρωτῆς ράβδου ἡμίσεος μήκους $\frac{l}{2}$.

Ἄν ἡ ράβδος εἶναι πεπλατυσμένη κατὰ τὸ ἐν ἄκρον, ἐλευθέρα δὲ κατὰ τὸ ἕτερον (Σχ. 6), ὁ νόμος μεταβολῆς τῶν τεταγμένων w τῆς δυνατῆς γραμμῆς κάμψεως γράφεται

$$w = f \left(1 - \sigma \nu \frac{\pi x}{2l} \right) \quad (28)$$

καὶ ἐπομένως

$$\frac{dw}{dx} = \frac{f\pi}{2l} \eta \mu \frac{\pi x}{2l}, \quad \frac{d^2 w}{dx^2} = \frac{f\pi^2}{4l^2} \cdot \sigma \nu \frac{\pi x}{2l}$$

$$A_k = \frac{EJ}{2} \cdot \frac{f^2 \pi^4}{16l^4} \int_0^1 \sigma \nu^2 \frac{\pi x}{2l} dx = \frac{EJ}{64} \cdot \frac{f^2 \pi^4}{1^3}$$

$$A_\mu = -\frac{P}{2} \cdot \frac{f^2 \pi^2}{4l^2} \int_0^1 \eta \mu^2 \frac{\pi x}{2l} dx = -\frac{P}{16} \cdot \frac{f^2 \pi^2}{1}$$

$$\text{διότι} \int_0^1 \eta \mu^2 \frac{\pi x}{2l} dx = \int_0^1 \sigma \nu^2 \frac{\pi x}{2l} dx = \frac{1}{2}$$

Ἡ συνθήκη λυγηρότητας (25) λαμβάνει τὴν μορφήν

$$\frac{EJ}{64} \cdot \frac{f^2 \pi^4}{1^3} = \frac{P}{16} \cdot \frac{f^2 \pi^2}{1}$$

καὶ ἐντεῦθεν

$$P = P_k = \frac{\pi^2 EJ}{4l^2} \quad (29)$$

Ἐκ τῆς ἐξ. (29) προκύπτει, ὅτι τὸ κρίσιμον φορτίον τοῦ ἀξονικῶς θλιβομένου προβόλου εἶναι ἴσον πρὸς τὸ κρίσιμον φορτίον ἀμειψαρθρωτῆς ράβδου διπλασίου μήκους (*).

(*) Βλ. Α. u. L. F ö p p l: Zwang u. Drang, Band II 1928, § 105 u. 106.

ΑΝΑΚΟΙΝΩΣΙΣ

ΕΦΗΜΕΡΙΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ, ΤΕΥΧΟΣ Α' Ἀριθ. φύλ. 172)1949

Περὶ τροποποιήσεως τοῦ ἀπὸ 13)3)1947 Β.Δ. «περὶ χορηγιῶν τοῦ Ταμείου Προνοίας ἐργοληπτῶν Δημοσίων Ἔργων».

Π Α Υ Λ Ο Σ

ΒΑΣΙΛΕΥΣ ΤΩΝ ΕΛΛΗΝΩΝ

Ἐχόντες ὑπ' ὄψιν τὰς διατάξεις τοῦ ἀρθροῦ 1, ἐδαφ. γ' καὶ τοῦ ἀρθροῦ 2, παραγρ. 8 τοῦ Ν.Δ. τοῦ 1946 «περὶ συστάσεως Ταμείου Προνοίας Ἐργοληπτῶν Δημοσίων Ἔργων», τὴν σύμφωνον γνώμην τοῦ Διοικητικοῦ Συμβουλίου ληφθεῖσαν κατὰ τὰς 58 καὶ 64 συνεδρίας αὐτοῦ τῆς 23.2.1949 καὶ 6.4.1949, ὡς καὶ τὴν ὑπ' ἀριθ. 271 ε. ἑ. γνωμοδότησιν τοῦ Συμβουλίου τῆς Ἐπικρατείας, προτάσει τοῦ Ἡμετέρου ἐπὶ τῶν Δημοσίων Ἔργων Ὑπουργοῦ ἀπεφασίσασμεν καὶ διατάσσομεν:

*Ἄρθρον μόνον

Ἡ παράγραφος 3 τοῦ ἀρθροῦ 3 τοῦ ἀπὸ 13 Μαρτίου 1947 Β.Δ. «περὶ χορηγιῶν τοῦ Ταμείου Προνοίας Ἐργοληπτῶν Δημοσίων Ἔργων» δημοσιευθέντος εἰς τὸ ὑπ' ἀριθ. 53 φύλλον τοῦ Α' τεύχους τῆς Ἐφημερίδος τῆς Κυβερνήσεως τῆς 20)3)47 τροποποιεῖται ὡς ἀκολούθως, τροποποιουμένης ὁμοίως καὶ τῆς σχετικῆς διατάξεως τοῦ Ὁργαν. Δ)σεως καὶ

λειτουργίας τοῦ Ταμείου τούτου (ἄρθρον 32) τοῦ δημοσιευθέντος εἰς τὸ ὑπ' ἀριθ. 179 φύλλον τοῦ Β' τεύχους τῆς Ἐφημερίδος τῆς Κυβερνήσεως τῆς 21 Νοεμβρίου 1947.

«3 Οἱ ἤδη ὑφιστάμενοι γάμοι καὶ τὰ τέκνα ἀνακοινοῦνται εἰς τὸ Ταμεῖον ὑπὸ τῶν μετόχων δι' αἰτήσεώς των, συνοδουμένης ὑπὸ τῶν σχετικῶν ληξιαρχικῶν πράξεων τελέσεως γάμου, γεννήσεως καὶ θάψεως, ὑποβαλλομένης τὸ βραδύτερον μέχρι 31 Δεκεμβρίου 1949, οἱ δὲ ἀπὸ τῆς δημοσιεύσεως τοῦ παρόντος καὶ ἐφεξῆς συναπτόμενοι τοιοῦτοι, ὡς καὶ αἱ λαμβάνουσαι χώραν γεννήσεις καὶ θάψεις τέκνων, ἐντὸς ἔτους ἀπὸ τῆς ἡμέρας καθ' ἣν ἔλαβον χώραν».

Ἡ ἰσχὺς τοῦ παρόντος ἀρχεται ἀπὸ τῆς δημοσιεύσεώς του εἰς τὴν Ἐφημερίδα τῆς Κυβερνήσεως.

Εἰς τὸν αὐτὸν ἐπὶ τῶν Δημοσίων Ἔργων Ὑπουργὸν ἀνατίθεμεν τὴν δημοσιεῦσιν καὶ ἐκτέλεσιν τοῦ παρόντος Διατάγματος.

Ἐν Ἀθήναις τῆ 6 Ἰουλίου 1949

ΠΑΥΛΟΣ Β.

Ὁ ἐπὶ τῶν Δημοσίων Ἔργων Ὑπουργός
ΣΤ. ΝΙΚΟΛΑΪΔΗΣ

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

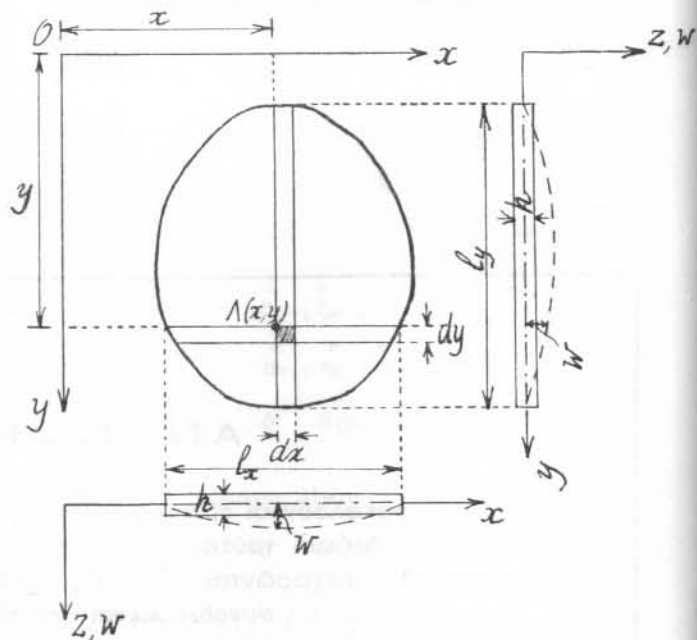
(Συνέχεια ἐκ τοῦ τεύχους 304)

§ 3. *Λυγισμὸς ἢ «ὑβώσις» λεπτῶν πλακῶν.* Τὸ ἀνωτέρω πραγματευθὲν παράδειγμα τῆς θλιβομένης εὐθυγράμμου ράβδου παρενεβλήθη ἐνταῦθα ἐπὶ τῷ σκοπῷ, ὅπως δοθῆ μία ἀπλή ἐφαρμογὴ τῶν ἐν § 1 ἐκτεθέντων, καταστῆ δὲ συνάμα σαφὴς ὁ ἀκολουθητέος τρόπος ἐργασίας διὰ τὴν ἐπίλυσιν προβλημάτων λυγισμοῦ, ἢ γενικώτερον ἐλαστικῆς εὐσταθείας. Σημειωτέον οὐ ἀνεκτὰ τῶν ἐν § 2 διατυπωθέντων συμπερασμάτων ἢ παρατηρήσεων εἶναι ἐπιδεικτικὰ γενικεύσεως, ὡς ἐν τοῖς καιωτέρω θὰ ἴδωμεν.

Ὅπως ἡ ράβδος, οὕτω καὶ αἱ λεπταὶ πλάκες, ὑποβαλλόμεναι εἰς δυνάμεις θλίψεως, ἐνεργοῦσας κατὰ τὸ μέσον αὐτῶν ἐπίπεδον, δεικνύουν συμπτώματα ἀσταθοῦς ἐλαστικῆς ἰσορροπίας. Ἐὰν δὲν ληφθοῦν εἰδικὰ μέτρα πρὸς ἀποσβῆσιν ἐγκαταστάσεως ἐκφυγῆς αὐτῶν, αἱ πλάκες ὑφίστανται λυγισμόν, ἢ ὅπως λέγομεν «ὑβώσιν». Ὅπως διὰ τὴν ράβδον οὕτω καὶ διὰ τὴν πλάκα, ἔχει μεγάλην πρακτικὴν σημασίαν ἡ δυνατότης προσδιορισμοῦ τῶν κρίσιμων φορτίσεων, πέραν τῶν ὁποίων ἡ ἰσορροπία τῆς φοριζομένης πλακὸς παύει νὰ παραμένῃ εὐσταθῆ. Λυγηραὶ ράβδοι καὶ λεπταὶ πλάκες δύνανται, ὑπὸ τὴν ἐπίδρασιν ὀρισμένου συστήματος ἐξωτερικῆς φορτίσεως, νὰ διατελοῦν ἐν ἰσορροπίᾳ ὑπὸ καταστάσεως παραμορφώσεως διαφόρου ἀλλήλων. Τελικῶς θὰ λάβουν τὴν μορφὴν ἐκείνην, δι' ἣν τὸ ἔργον παραμορφώσεως γίνεται ἐλάχιστον, πάντως ἐν συγκρίσει πρὸς ἄλλας μορφὰς δυναμένας νὰ προκύψουν ἐκ τῆς περὶ οὗ ὁ λόγος τελικῆς μορφῆς, διὰ συνεχῆς μεταβολῆς, κατὰ τὴν ὁποίαν τὸ ἔργον τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων ἰσοῦται πρὸς μηδέν. Πράγματι διὰ τὰς οὕτω συγκρινόμενας μορφὰς, δι' ἃς $\Sigma P \cdot \Delta \delta = 0$, ἢ ἐξ. (2) τῶν δυνατῶν ἔργων γίνεται $\Delta A = 0$, ἐνῶ ἐξ ἄλλου ἡ συνθήκη εὐσταθείας (4) ἐπιβάλλει $\Delta^2 A > 0$, ὅπερ σημαίνει, ὅτι ὑπὸ τὰς θεθείσας προϋποθέσεις ἡ θεωρηθεῖσα τελικὴ μορφή εὐσταθοῦς ἰσορροπίας εἶναι ἐκείνη, δι' ἣν τὸ ἔργον παραμορφώσεως καθίσταται ἐλάχιστον. Πέραν ὀρισμένης κρίσιμου φορτίσεως τὸ σῶμα παύει νὰ τελεῖ ἐν ἐλαστικῇ εὐσταθείᾳ, ἐπειδὴ ἀντεστράφη τὸ σημεῖον τοῦ $\Delta^2 A$, δι' ὃ καὶ μεταπίπτει εἰς ἄλλην μορφὴν ἐλαστικῆς ἰσορροπίας, εὐσταθεστέραν τῆς πρώτης. Εἶναι εὐνόητον, ὅτι τὰ ὅρια ταῦτα τῶν κρίσιμων φορτίσεων κατ' οὐδέναν λόγον ἐπιτρέπεται νὰ υπερβῶμεν ἐν τῇ πράξει, εἴτε διότι αἱ ἀναπτυσσόμεναι τάσεις κατὰ τὴν μεταβῆσιν εἰς τὴν εὐσταθεστέραν μορφὴν εἶναι ἀπαραδέκτως μεγάλαι εἴτε λόγῳ τῆς ἰσχυρᾶς διακυμάνσεως τῶν παραμορφώσεων, συνεπεία ἐλαχίστης ἔστω μεταβολῆς τῆς φορτίσεως εἰς τὴν περιοχὴν τοῦ κρίσιμου αὐτῆς ὀρίου καὶ τέλος ἐπειδὴ ἡ νέα εὐσταθεστέρα μορφή θεωρεῖται διὰ λόγους πρακτικῶν, ὡς ἐντελῶς ἀσυμβίβαστος πρὸς τὰ δεδομένα καὶ τὰς προϋποθέσεις τῆς κατασκευῆς. Κατ' ἀναλογίαν τῆς περιπτώσεως τῆς ράβδου δύναται ἐκ τῶν προτέρων νὰ εἰκασθῆ, ὅτι ὁ ἐξ ὑβώσεως κίνδυνος καταστροφῆς λεπτῶν πλακῶν εἶναι τὸσον μεγαλειότερος, δηλαδὴ τὸ κρίσιμον φορτίον τὸσον μικρότερον, ὅσον περισσότερο ἐλευθέρω εἶναι ἡ στήριξις τῆς πλακὸς κατὰ τὰ ἄκρα αὐτῆς. Ἰσχύουν δηλαδὴ καὶ διὰ τὴν πλάκα ἀνάλογα πρὸς τὰ διὰ τὴν ράβδον, ἐν § 2 ἐκτεθέντα (ράβδος ἀμφιαρθρωτὴ ἢ ἀμφίπακος κλπ.). Ἐλάττωσις τοῦ κινδύνου ὑβώσεως ἐπιτυγχάνεται διὰ τῆς προσθήκης διατάξεων ἀκαμψίας, ὧν ἡ λειτουργία καὶ ὁ ὑπολογισμὸς μόνον μετὰ λεπτομερῆ ἐρευνᾶν τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως, δύναται νὰ ἐξετασθῶν.

Εἰς ὅλα τὰ προβλήματα εὐσταθείας, ἄρα καὶ τὸ τῆς ὑβώσεως, δὲν ἐνδιαφέρει τὸσον ἡ εὐρεια τῆς ἀκριβοῦς νέας μορφῆς τοῦ σώματος, οὐδὲ ὁ προσδιορισμὸς τῶν τάσεων ἐν τῇ νέα ταύτῃ ἀσταθεῖ μορφῇ, ἀλλὰ σχεδὸν ἀποκλειστικῶς ἡ τιμὴ τοῦ ἐλάχιστου κρίσιμου φορτίου, πέραν τοῦ ὁποίου τὸ σῶμα «ἐκφεύγει», ἢ πλᾶξ ὑφίστα-

ται ὑβώσιν ἢ ἡ ράβδος λυγισμὸν⁽⁹⁾. Περιοριζόμεθα ἐφεξῆς εἰς τὴν ἐξέτασιν μόνον τῆς περιπτώσεως τῶν πλακῶν καὶ τοῦ φαινομένου τῆς ὑβώσεως ὑπὸ τὴν ἐπίδρασιν δυνάμεων ἐνεργοῦσῶν κατὰ τὸ μέσον ἐπίπεδον τῶν πλακῶν. Διὰ τὸν ὑπολογισμὸν τῶν κρίσιμων φορτίων ὑβώσεως τίθενται εἰς διάθεσιν ἡμῶν δύο μέθοδοι, ὡς καὶ εἰς τὴν περιπτῶσιν τοῦ λυγισμοῦ τῶν ράβδων εἰδομεν. Ἡ μία μέθοδος συνίσταται εἰς ἀναζήτησιν λύσεως τῆς γενικῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως τῆς πλακὸς (βλ. ἐπομένως § 4 ἕως 12), συμβιβαστομένης πρὸς τὰς συνοριακὰς συνθήκας τοῦ ἐξεταζομένου ἐκάστοτε προβλήματος. Ὅσακις ὁμως ἡ εὐρεια τῆς λύσεως ταύτης καθίσταται ἀνεφικτος λόγῳ τῶν συναντωμένων μεγάλων ἢ μεγίστων δυσχερειῶν ὁλοκληρώσεως τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως, ὁ προσδιορισμὸς τῆς κρίσιμου φορτίσεως ἐπιτυγχάνεται τῇ βοηθείᾳ τῆς καλουμένης ἐνεργειακῆς μεθόδου, κατ' ἀναλογίαν πρὸς τὰ ἐκτεθέντα εἰς § 2, 3 ἀναφορικῶς πρὸς τὴν λυγηρὰν ράβδον. Αἱ εἰς § 1 διαλαμβανόμεναι γενικαὶ παρατηρήσεις ἐν σχέσει πρὸς τὴν εὐσταθειαν τῆς ἰσορροπίας τῶν ἐλαστικῶν σωμάτων, ὀδηγήσασαι εἰς τὴν κατάστροφωσιν τῆς ἐξ. (3) καὶ τῆς ὀριακῆς (4), ἀποτελοῦν τὴν ἀφετηρίαν πρὸς διατύπωσιν τῆς *συνθήκης εὐσταθείας τῆς πλακὸς*, ἐντελῶς ἀναλόγως πρὸς τὴν ὑπὸ τῆς ἐξ. (11) ἐκφραζομένην συνθήκην εὐσταθείας τῆς ράβδου. Ἀπαιτεῖται ὁμως διὰ τὴν μαθηματικὴν διατύπωσιν τῆς συνθήκης ταύτης, ἡ ἐγγυτέρα καὶ ἀπιοτελεῖς ἔρευνα τῆς ἐντάσεως



Σχ. 7

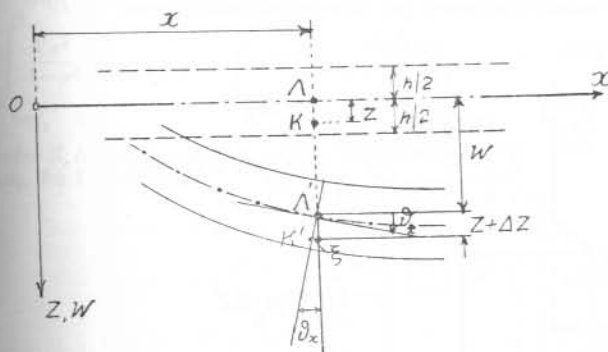
(9) Ἐφ' ὅσον ἡ ἔρευνα περιορίζεται εἰς ἀπείρως μικρὰς παραμορφώσεις, ἡ λύσις τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως τῆς καμπυομένης πλακὸς, περὶ ἧς ἐκτενῶς κατωτέρω, προσαρμολομένη εἰς τὰς ἐκάστοτε συνοριακὰς συνθήκας τοῦ προβλήματος, παρέχει τὰς τιμὰς τῶν κρίσιμων φορτίων ὑβώσεως καὶ τὸν νόμον μεταβολῆς τῶν παραμορφώσεων, χωρὶς νὰ διδῇ συνάμα τὰς ἀπολύτους τιμὰς τῶν παραμορφώσεων τούτων, τὴν τιμὴν τοῦ βέλους ὑβώσεως καὶ τὰς τιμὰς τῶν ἀνηγμένων τάσεων, αἵτινες παραμένουν ἀπροσδιόριστοι. Τοῦτο δέον ν' ἀποδοθῆ εἰς τὸ ὅτι ἡ δύναμις, ἢ τὸ σύστημα τῶν δυνάμεων ποῦ προκαλεῖ τὴν ὑβώσιν, ἐκφραζόμενον συναρτήσει τῶν x, y, z ἀπὲρ z μετακινήσεων, παρουσιάζει εἰς τὴν γειτονίαν τῆς μηδενικῆς παραμορφώσεως ἀναλυτικὸν ἐλάχιστον, ὡς εἶναι ἐπόμενον, καὶ δι' ἀπείρως μικρὰς παραμορφώσεως ἢ φέρτιαις ὑβώσεως ἐμφανίζεται οὕτω ἀνεξάρτητος τῶν παραμορφώσεων τούτων (βλ. A. Nádai: *Elastische Platten*, Berlin 1925, § 58).

και της παραμορφώσεως της καμπτομένης πλακός και ο ύπολογισμός του υπό των εν αυτή αναπτυσσομένων εσωτερικών δυνάμεων επιτελουμένων έργου παραμορφώσεως, πραγματικού ή δυνατού. Η έρευνα αυτή ήτο δια την περίπτωσιν της καμπτομένης ράβδου περιττή, διότι οι χρησιμοποιηθέντες δια την μαθηματικήν διατύπωσιν της συνθήκης εύσταθείας τύποι (8) και (9), ήσαν απλούστατοι και λίαν γνωστοί.

§ 4. Η Θεμελιώδης διαφορική εξίσωσις της καμπτομένης λεπτής πλακός. Θεωρήσωμεν πλάκα—ήτοι σώμα του οποίου η μορφή καθορίζεται υπό δύο παραλλήλων επιπέδων ελάχιστα απέχοντων απ' αλληλήλων⁽¹⁰⁾— με τυχόν περίγραμμα, σφριζόμενην όπωσδήποτε κατά την περίμετρον αυτής (Σχ. 7). Αναφέρωμεν την πλάκα εις δεξιόστροφον σύστημα όρθογωνίων συντεταγμένων Oxyz, όπερ τηρούμεν ακίνητον, μη παρακολουθούν την πλάκα κατά την παραμόρφωσίν της και καλέσωμεν h το πάχος της πλακός, λογιζόμενον ως έλέχθη πολύ μικρόν εν σχέσει προς τας κατά την έννοιαν του επιπέδου xOy διαστάσεις της πλακός. Φαντασθώμεν άγόμενον εις απόστασιν $\frac{h}{2}$ από του συνοριακού επιπέδου της πλακός,

το μέσον επίπεδον (z=0) αυτής, συμπίπτον με το συντεταγμένο επίπεδον xOy, και την πλάκα προσβαλλομένην υπό συστήματος έξωτερικών φορτίων διευθυνομένων καθέτως προς το μέσον επίπεδον. Υπό την επήρειαν των φορτίων τούτων ή πλάξ παραμορφούται και το μέσον αυτής επίπεδον καμπυλούται εις συνεχή επιφάνειαν, ήν, εν άντιστοιχία προς την γραμμην κάμψεως της ράβδου, όνομάζωμεν επιφάνειαν κάμψεως της πλακός. Τας τεταγμένας της επιφανείας κάμψεως κατά την έννοιαν του άξονος +z, ή άλλως βέλη κάμψεως, παριστώμεν με $W = \phi(x, y)$.

Ός πόρισμα της προϋποθέσεως περι ελάχιστου πάχους h της πλακός εν σχέσει προς τας διαστάσεις l_x, l_y



Σχ. 8

αυτής, δέον να θεωρηθί ή ακόλουθος πρότασις, αναφερομένη εις τον τρόπον παραμορφώσεως της πλακός και αποτελούσα άφετηριάν της περαιτέρω διερευνήσεως⁽¹¹⁾, ήτοι: τά σημεία της πλακός, άτινα πρό της παραμορφώσεως κείνται επί εύθείας καθέτου προς το μέσον επίπεδον, παραμένον μετά την παραμόρφωσιν επί εύθείας καθέτου προς την επιφάνειαν κάμψεως. Η πρότασις αυτή δέον να θεωρηθί ως άντίστοιχος προς την υπόθεσιν Bernouilli περι διατηρήσεως της επιπεδότητος των διατομών της καμπτομένης δοκού. Έξ άλλου τά βέλη W θεωρούνται πολύ μικρά, όχι μόνον εν σχέσει προς τας διαστάσεις της πλακός εν τώ επιπέδω xOy, αλλά και ως προς το πάχος h αυτής. Υπό τους όρους τούτους, αι συνεπέα της καμπυλώσεως της πλακός επιτελούμεναι κατά τας διευθύνσεις x και y μηκύνσεις των γραμμικών στοιχείων dx, dy του μέσου επιπέδου, καθίστανται άπειροστί άνωτέρας τάξεως εν συγκρίσει προς τας μηκύνσεις των αυτών γραμμικών στοιχείων εις από-

στασιν z από του μέσου επιπέδου. Έπιτρέπεται άρα ή παραδοχή, ότι αι μηκύνσεις εν τώ μέσω επιπέδω παραλλήλως προς τους άξονας x και y παραλείπονται ως πολύ μικρά, έναντι των εις τινα απόστασιν από του μέσου επιπέδου επιτελουμένων, εφ' όσον αι μετακινήσεις W θεωρηθούν μικρά έναντι του πάχους h.

Αί συντεταγμένα των ελαστικών μετακινήσεων κατά την διεύθυνσιν των άξόνων x και y του τυχόντος σημείου Λ (x, y, 0) κειμένου επί του μέσου επιπέδου (Σχ. 7, 8), δύνανται κατά ταύτα να θεωρηθούν ίσαι προς μηδέν, ή δέ όλη μετακίνησης του σημείου Λ ως επιτελουμένη παραλλήλως προς τον άξονα z, όποτε ή μετά την κάμψιν νέα θέσις του σημείου Λ θά είναι ή Λ' (Σχ. 8). Το σημείον K (x, y, z), κείμενον επί της καθέτου εκ του Λ επί το μέσον επίπεδον εις απόστασιν z απ' αυτού, θά λάβη μετά την παραμόρφωσιν θέσιν επί της εκ του Λ' καθέτου προς την επιφάνειαν κάμψεως, προβαλλομένην επί του επιπέδου xOz κατά το σημείον K', και θά ύποστη έλαστικάς μετακινήσεις, όχι μόνον κατά την διεύθυνσιν του άξονος z, αλλά και τας ξ, η παραλλήλως προς τους άξονας x, y. Εις το σχ. 8 παρίσταται ή τομή της πλακός υπό του επιπέδου y=σταθ., πρό και μετά την παραμόρφωσιν. Όμοιον σχήμα δέον να νοηθί σχεδιασθέν και δια τομήν της πλακός υπό επιπέδου x=σταθ.

Έκ του σχ. 8 προκύπτει $\xi = -(z+\Delta z) \epsilon\phi\theta_x$, ένθα Δz ή κατά την διεύθυνσιν του άξονος z μεταβολή της απόστάσεως των σημείων Λ και K, πολύ μικρά εν σχέσει προς z, και θx ή γωνία, ήν ή εφαπτομένη της επιφανείας κάμψεως εις το σημείον Λ σχηματίζει με τον άξονα x. Παραλείποντες την μεταβολήν Δz έναντι του

z και θέτοντες $\epsilon\phi\theta_x = \frac{\partial w}{\partial x}$, λαμβάνομεν εκ της άνωτέρω εξισώσεως

$$\xi = -z \cdot \frac{\partial w}{\partial x} \tag{30}$$

και έντελώς αναλόγως, εν άναφερωμένω εις την τομήν υπό του επιπέδου x=σταθ.

$$\eta = -z \cdot \frac{\partial w}{\partial y} \tag{31}$$

Το άρνητικόν σημείον των έξ. (30) και (31) όφείλεται εις το ότι αι μετακινήσεις ξ και η κατευθύνονται, δια z > 0, προς τ' άρνητικά x και y.

Αί έξ χαρακτηριστικά της παραμορφώσεως εις την θέσιν K (x, y, z), ήτοι αι ειδικαι μηκύνσεις $\epsilon_x, \epsilon_y, \epsilon_z$ κατά τας διευθύνσεις των άξόνων και αι όλισθήσεις (μεταβολαι γωνιών) $\gamma_{xy}, \gamma_{yz}, \gamma_{zx}$, δίδονται συναρτήσεϊ των συντεταγμένων ξ, η, ζ, των ελαστικών μετακινήσεων του σημείου K, υπό των γνωστών γενικών σχέσεων⁽¹²⁾

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{\partial \xi}{\partial x}, \quad \epsilon_y = \frac{\partial \eta}{\partial y}, \quad \epsilon_z = \frac{\partial \zeta}{\partial z} \\ \gamma_{xy} &= \frac{\partial \xi}{\partial y} + \frac{\partial \eta}{\partial x}, \quad \gamma_{yz} = \frac{\partial \eta}{\partial z} + \frac{\partial \zeta}{\partial y}, \\ \gamma_{zx} &= \frac{\partial \zeta}{\partial x} + \frac{\partial \xi}{\partial z} \end{aligned} \right\} \tag{32}$$

έξ ών αι δύο πρώται και ή δίδουσα την τιμήν γ_{xy} μετατρέπονται τη βοήθειά των έξ. (30), (31), εις τας

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= -z \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x^2}, \quad \epsilon_y = -z \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}, \\ \gamma_{xy} &= -2z \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \end{aligned} \right\} \tag{33}$$

Άλλ' αι έξ χαρακτηριστικά της παραμορφώσεως εκφράζονται επίσης συναρτήσεϊ των έξ παραμέτρων της έντάσεως, ήτοι των όρθών τάσεων $\sigma_x, \sigma_y, \sigma_z$ κατά τους άξονας συντεταγμένων και των διαμηθικών τάσεων $\tau_{xy}, \tau_{yz}, \tau_{zx}$, υπό των εξισώσεων⁽¹³⁾

10) Ν. Κι τ σ ί κ η : Στατική, Τόμος 1, 1938, § 11, σελ. 13.

11) Η άπόδειξις δίδεται εις § 6.

12) Ν. Κι τ σ ί κ η : Στατική 1, 1938, § 71.

13) Ν. Κι τ σ ί κ η : Στατική 1. § 85.

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} \left[\sigma_x - \mu (\sigma_y + \sigma_z) \right], \\ \epsilon_y &= \frac{1}{E} \left[\sigma_y - \mu (\sigma_x + \sigma_z) \right], \\ \epsilon_z &= \frac{1}{E} \left[\sigma_z - \mu (\sigma_x + \sigma_y) \right], \\ \gamma_{xy} &= \frac{1}{G} \tau_{xy}, \quad \gamma_{yz} = \frac{1}{G} \tau_{yz}, \quad \gamma_{zx} = \frac{1}{G} \tau_{zx} \end{aligned} \right\} (34)$$

ένθα E τὸ μέτρον ἐλαστικότητος, $\mu = \frac{1}{m}$ ὁ λόγος τοῦ Poisson καὶ

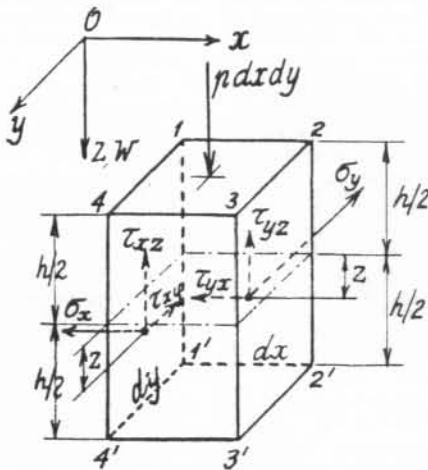
$$G = \frac{mE}{2(m+1)} = \frac{E}{2(1+\mu)} \quad (35)$$

τὸ μέτρον ὀλισθήσεως τοῦ ὕλικου.

Εἰσάγομεν ἤδη μίαν περαιτέρω ἀπλοποίησιν, ἐπιτρεπομένην εἰς λεπτὰς πλάκας, ἐκείνην δηλαδή, καθ' ἣν ἡ ὀρθή τάσις σ_z κατὰ τὴν διεύθυνσιν τοῦ ἄξονος z, λογίζεται ἴση πρὸς μηδὲν καθ' ὅλον τὸ πάχος τῆς πλακῆς. Εἰς τὴν ἀφόριστον, λ.χ. τὴν κάτω ἐπιφάνειαν τῆς πλακῆς $z = +h/2$, εἶναι πράγματι $\sigma_z = 0$, ἐπὶ εἰς τὴν φορτισμένην ἄνω ἐπιφάνειαν $z = -h/2$ θὰ εἶναι ἐν γένει $\sigma_z = -p$, ἐνθα p ἡ τιμὴ τῆς κατὰ τὴν κατεύθυνσιν +z ἀνηγμένης εἰς τὴν μονάδα ἐπιφανείας φορτίσεως, ἐνεργοῦσης ἐπὶ τῆς πλακῆς. Διὰ λεπτὰς πλάκας ἡ τιμὴ p εἶναι πολὺ μικροτέρα τῶν $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$, δι' ὅ καὶ καθίσταται ἀκωλύτως ἀνεκτὴ ἡ ὀλοσχερῆς παραλείψις τῆς σ_z (14).

Μὲ $\sigma_z = 0$ αἱ τρεῖς πρῶται ἐξ. (34) γίνονται

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} (\sigma_x - \mu \sigma_y), \quad \epsilon_y = \frac{1}{E} (\sigma_y - \mu \sigma_x), \\ \epsilon_z &= -\frac{\mu}{E} (\sigma_x + \sigma_y) \end{aligned} \right\} (36)$$



Σχ. 9

ἐνῶ ἡ τετάρτη, τῇ βοηθείᾳ τῆς ἐξ. (35), γράφεται

$$\gamma_{xy} = \frac{2(1+\mu)}{E} \tau_{xy} \quad (37)$$

ἐξ ὧν, δι' ἐπιλύσεως πρὸς $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ λαμβάνομεν

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \frac{E}{1-\mu^2} (\epsilon_x + \mu \epsilon_y), \quad \sigma_y = \frac{E}{1-\mu^2} (\epsilon_y + \mu \epsilon_x), \\ \tau_{xy} &= \frac{E}{2(1+\mu)} \gamma_{xy} \end{aligned} \right\} (38)$$

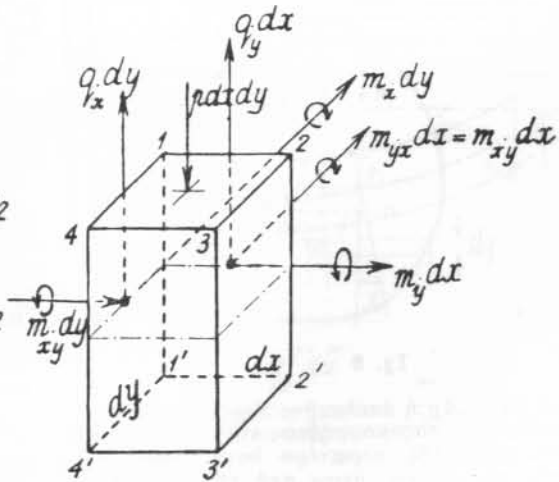
(14) Ἐξαιρέσειν ἀποτελοῦν αἱ γειτονικαὶ πρὸς τὰ σημεῖα ἐφαρμογῆς συγκεντρωμένων φορτίων περιοχαί, ἐνθα αἱ καταστάσεις, ἐντάσεις καὶ παραμορφώσεις γίνονται πολυπλοκώτεραι.

Εἰσάγοντες εἰς ἐξ. (38) τὰς τιμὰς $\epsilon_x, \epsilon_y, \gamma_{xy}$ ἐκ τῶν ἐξ. (33) εὐρίσκομεν τὰς τιμὰς $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ συναρτήσεως τῆς τεταγμένης w τῆς ἐπιφανείας κάμψεως, ἦτοι :

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right), \\ \sigma_y &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right), \\ \tau_{xy} &= -\frac{Ez}{(1+\mu)} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \end{aligned} \right\} (39)$$

Ἀποχωρίζομεν ἀπὸ τῆς ὅλης πλακῆς, τῇ βοηθείᾳ δύο ζευγῶν τομῶν παραλλήλων πρὸς τὰ συντεταγμένα ἐπίπεδα yoz καὶ xoz, πρίσμα ὕψους ἴσου πρὸς τὸ πάχος τῆς πλακῆς h καὶ μὲ βάσιν dx.dy καὶ ἔστωσαν $\sigma_x, \tau_{xy}, \tau_{xz}, \sigma_y, \tau_{yx} = \tau_{xy}, \tau_{yz}$ αἱ ἐπὶ τῶν ἐδρῶν 141'4' καὶ 121'2' εἰς ἀπόστασιν z ἀπὸ τοῦ ἄνω μέσου ἐπιπέδου ἀναπτυσσόμεναι τάσεις (Σχ. 9). Ἐπὶ τῆς ἄνω ἐδρας dx.dy τοῦ πρίσματος ἐνεργεῖ τὸ ὁμόρροπον τῷ ἄξονι z ἐξωτερικὸν φορτίον p dx dy. Αἱ τάσεις $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ κατανέμονται καθ' ὕψος τῶν ἀντιστοίχων ἐδρῶν γραμμικῶς (βλ. ἐξ. (39)), μηδενίζόμεναι διὰ $z=0$ καὶ ἀποκτῶσαι τὰς ἀπολύτως μεγίστας ἀντιθέτως ἴσας τιμὰς τῶν διὰ $z = \pm h/2$. Θετικαὶ κατευθύνσεις τῶν τάσεων σ, τ ἐκλέγονται αἱ ἐν τῷ σχήματι θ σημειούμεναι ἀντίθετοι πρὸς τὰς φορὰς τῶν ἄξόνων x, y, z. Ἐπὶ τῶν ἐδρῶν 343'4', 232'3' πρὸς τὴν κατεύθυνσιν τῶν αὐξουσῶν συντεταγμένων x, y, αἱ θετικαὶ κατευθύνσεις τῶν σ, τ , θὰ εἶναι κατὰ ταῦτα αἱ ἀντίθετοι τῶν ἀνωτέρω.

Εἶναι σκόπιμον, ἀντὶ τῶν τάσεων $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ νὰ χρησιμοποιήσωμεν τὰ συνιστάμενα αὐτῶν ζεύγη, τὰ μεταβιβασόμενα ἐπὶ τῶν ἐδρῶν hdy, hdx τῆς πλακῆς. Πρὸς τοῦτο εἰσάγομεν τὰς προσδιοριστικὰς σχέσεις



Σχ. 9 α

$$\left. \begin{aligned} m_x &= \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_x \cdot z \, dz, \quad m_y = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_y \cdot z \, dz, \\ m_{xy} &= \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{xy} \cdot z \, dz \end{aligned} \right\} (40)$$

ἐνθα m_x, m_y αἱ ἀνά μονάδα πλάτους τῶν ἐδρῶν hdy, hdx ἀνηγμένα ροπαὶ τῶν ὀρθῶν τάσεων σ_x, σ_y περὶ τὰς διευθύνσεις τῶν ἄξόνων y, x, καλούμεναι **ροπαὶ κάμψεως τῆς πλακῆς** ὡς πρὸς τὰς διευθύνσεις ταύτας (Σχ. 9). Οἱ δεῖται x, y τῶν καμπτικῶν ροπῶν m_x, m_y ἀναφέρονται εἰς τὴν διεύθυνσιν τῆς καθέτου ἐπὶ τὴν ἑ-

δραν, ἐφ' ἧς ἐνεργοῦν. Τὰς ἐπὶ τῶν αὐτῶν ἐδρῶν ἐνεργοῦσας ροπὰς τῶν διαμητρικῶν τάσεων τ_{xy}, τ_{yx} , ἀνηγμέναις εἰς τὴν μονάδα πλάτους τῶν ἀντιστοιχούντων ἐδρῶν, παριστῶμεν μὲ m_{xy}, m_{yx} καὶ καλοῦμεν **ροπὰς συστροφῆς** τῆς πλακός. Ἐπειδὴ $\tau_{xy} = \tau_{yx}$ θὰ εἶναι καὶ $m_{xy} = m_{yx}$, αἱ ροπαὶ συστροφῆς, ποῦ μεταβιβάζονται ἐπὶ δύο καθέτων πρὸς ἀλλήλας ἐδρῶν εἶναι συνελπῶς ἴσαι μεταξὺ τῶν.

Εἰς Σχ. 9α παρίστανται μὲ τὰς θετικὰς τῶν κατευθύνσεις αἱ καμπικαὶ ροπαὶ καὶ αἱ ροπαὶ συστροφῆς τῆς πλακός ὡς διανύσματα, ὧν τὸ βέλος κατευθύνεται πρὸς ἐκείνην τὴν φορὰν, ἀφ' ἧς ἡ ροπή θεατὰ στρέφουσα κατὰ τὴν ἀντίθετον τῶν δεικτῶν τοῦ ὠρολογίου ἐννοίαν. Αἱ ροπαὶ m_x, m_y, m_{xy} σημειοῦνται πολλαπλασιασμένοι ἐπὶ dy, dx , ἵνα οὕτω ἐκφραστοῦν αἱ ὀλικαὶ καμπικαὶ ροπαὶ καὶ ροπαὶ συστροφῆς, αἱ μεταβιβάζονται ἐπὶ τῶν ἐδρῶν hd_y, hd_x τῆς πλακός.

Ἐν ἀναλογίᾳ πρὸς τὰς ἐξ. (40) παριστῶμεν διὰ q_x, q_y τὰς ἀνά μονάδα πλάτους τῶν ἐδρῶν hd_y, hd_x ἀνηγμένας συνισταμένας τῶν διαμητρικῶν τάσεων τ_{xz}, τ_{yz} ἤτοι

$$q_x = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{xz} dz, \quad q_y = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{yz} dz \quad (41)$$

τὰς ὁποίας καλοῦμεν **τεμνοῦσας δυνάμεις** τῆς πλακός. Οἱ δεικται x, y τῶν q_x, q_y ἔχουν τὴν αὐτὴν σημασίαν, ἣν καὶ οἱ τῶν m_x, m_y . Εἰς σχ. 9α ἔχουν σχεδιασθῆ ὡσαύτως μὲ τὰς θετικὰς τῶν κατευθύνσεις, αἱ ὀλικαὶ τέμνουσαι δυνάμεις q_x, q_y, dx, dy ποῦ μεταβιβάζονται ἐπὶ τῶν θεωρηθεῖσων δύο ἐδρῶν τῆς πλακός.

Εἰσάγοντες εἰς ἐξ. (40) τὰς τιμὰς $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ ἐκ τῶν ἐξ. (39) καὶ λαμβάνοντες ὑπ' ὄψιν, ὅτι ἡ μὲν τεταγμένη w τῆς ἐπιφανείας κάμψεως εἶναι ἀνεξάρτητος τοῦ z , ἐνῶ ἀφ' ἑτέρου

$$\int_{-h/2}^{+h/2} \frac{Fz^2}{1-\mu^2} dz = \frac{E}{1-\mu^2} \int_{-h/2}^{+h/2} z^2 dz = \frac{E}{1-\mu^2} \cdot \frac{h^3}{12} = N \quad (42)$$

ἐνθα N ὁ καλούμενος **συντελεστὴς ἀκαμψίας** τῆς πλακός, θὰ ἔχωμεν:

$$\left. \begin{aligned} m_x &= -N \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \\ m_y &= -N \left(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) \\ m_{xy} &= -N(1-\mu) \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \end{aligned} \right\} \quad (43)$$

καὶ

$$\sigma_x = \frac{m_x \cdot z}{h^3/12}, \quad \sigma_y = \frac{m_y \cdot z}{h^3/12}, \quad \tau_{xy} = \frac{m_{xy} \cdot z}{h^3/12} \quad (43')$$

πρῶτιστέρω δὲ

$$\left. \begin{aligned} m_x + m_y &= -(1+\mu) N \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) = \\ &= -(1+\mu) N \cdot \Delta w \end{aligned} \right\} \quad (44)$$

ἐνθα

$$\Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}, \quad (45)$$

Διατυπώσωμεν ἤδη τὰς ἐξισώσεις ἰσορροπίας τοῦ ἐν Σχ. 9, 9α εἰκονιζομένου πρίσματος $dx \cdot dy \cdot h$ καὶ δὴ καὶ ἀρχῆς τὰς ἐξισώσεις ἰσορροπίας τῶν ἐπὶ τοῦ πρίσματος ἐφαρμοζομένων ροπῶν ὡς πρὸς τοὺς ἄξονας x, y . Κατὰ τὴν διατύπωσιν τῶν ἐξισώσεων τούτων δέον νὰ ληφθῇ ὑπ' ὄψιν, ὅτι αἱ ροπαὶ m_x, m_y, m_{xy} μεταβάλλονται κατὰ τὸ διαφορικὸν τῶν, ὅταν ἀπὸ τῶν ἐδρῶν x, y μεταβῶμεν εἰς τὰς ἐναντι τούτων ἐδρας, $x+dx, y+dy$. Ὡσαύτως δέον νὰ ληφθῇ ὑπ' ὄψιν, ὅτι ἐπὶ τῶν

τελευταίων τούτων ἐδρῶν ἡ θετικὴ κατευθύνσεις τῶν m, q , εἶναι ἀντίθετος τῶν ἐπὶ τῶν πρώτων ἐδρῶν ἀσκουμένων. Οὕτω ἡ ἐξίσωσις ἰσορροπίας τῶν ροπῶν ὡς πρὸς εὐθείαν ἀγομένην διὰ τοῦ κέντρου τῆς ἐδρας $223/2'$ παράλληλον πρὸς τὸν ἄξονα x παρέχει

$$-m_x dy + \left(m_x + \frac{\partial m_x}{\partial x} dx \right) dy - m_{xy} dx + \left(m_{xy} + \frac{\partial m_{xy}}{\partial y} dy \right) dx - q_x dy dx = 0$$

ἢ

$$q_x = \frac{\partial m_x}{\partial x} + \frac{\partial m_{xy}}{\partial y} \quad (46)$$

καὶ ἀναλόγως ἡ ἐξίσωσις ἰσορροπίας τῶν ροπῶν ὡς πρὸς εὐθείαν διὰ τοῦ κέντρου τῆς ἐδρας $343/4'$ παράλληλον πρὸς τὸν ἄξονα x

$$q_y = \frac{\partial m_y}{\partial y} + \frac{\partial m_{xy}}{\partial x} \quad (46)$$

Τῇ βοήθειᾳ τῶν ἐξ. (43) αἱ ἐξ. (46), (46') μετασχηματίζονται εἰς

$$\begin{aligned} q_x &= -N \left(\frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + \mu \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} \right) - (1-\mu) N \cdot \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} = \\ &= -N \cdot \frac{\partial}{\partial y} \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) \\ q_y &= \dots \dots \dots = -N \frac{\partial}{\partial y} \left(\frac{\partial^3 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^3 w}{\partial y^2} \right) \end{aligned}$$

ἤτοι, δυνάμει τῆς ἐξ. (45), εἰς τὰς

$$q_x = -N \cdot \frac{\partial}{\partial x} (\Delta w), \quad q_y = -N \cdot \frac{\partial}{\partial y} (\Delta w) \quad (47)$$

οἷτινες παρέχουν τὰς τεμνοῦσας δυνάμεις τῆς πλακός συναρτήσει τῆς τεταγμένης w τῆς ἐπιφανείας κάμψεως.

Ἐκφράσωμεν τέλος τὴν ἐξίσωσιν τῆς ἰσορροπίας τῶν ἐπὶ τοῦ πρίσματος $h \cdot dx \cdot dy$ ἐνεργουσῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων, παραλλήλων πρὸς τὸν ἄξονα z , λαμβάνοντες καὶ πάλιν ὑπ' ὄψιν, ὅτι αἱ τέμνουσαι δυνάμεις q_x, q_y μεταβάλλονται κατὰ τὸ διαφορικὸν τῶν $\frac{\partial q_x}{\partial x} dx$,

$\frac{\partial q_y}{\partial y} dy$ ὅταν ἀπὸ τῶν ἐδρῶν x, y μεταβῶμεν εἰς τὰς $x+dx, y+dy$. Θὰ ἔχωμεν τότε

$$-q_x dy + \left(q_x + \frac{\partial q_x}{\partial x} dx \right) dy - q_y dx + \left(q_y + \frac{\partial q_y}{\partial y} dy \right) dx + p dx dy = 0$$

ἢ

$$\frac{\partial q_x}{\partial x} + \frac{\partial q_y}{\partial y} + p = 0$$

εἰσάγοντες δὲ τὰς τιμὰς q_x, q_y ἐκ τῶν ἐξ. (47) λαμβάνομεν τὴν γραμμικὴν μερικὴν διαφορικὴν ἐξίσωσιν 4ης τάξεως.

$$-N \cdot \frac{\partial^3}{\partial x^2} (\Delta w) - N \cdot \frac{\partial^3}{\partial y^2} (\Delta w) + p = 0$$

ἤτοι

$$\Delta \Delta w = \frac{p}{N} \quad (48)$$

ὅπου, ὡς εἶδομεν ὁ διαφορικός ἐκτελεστής Δ εἶναι

$$\Delta = \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \quad (49)$$

Ἡ ἐξ. (48) εἶναι ἡ **θεμελιώδης διαφορικὴ ἐξίσωσις τῆς καμπτομένης λεπτῆς πλακός**.⁽¹⁵⁾ Συμφώνως πρὸς

(15) Ἡ ἐξ. (48) μετὰ τῶν (43) (47) εἶναι γνωστὰ καὶ ὡς ἐξισώσεις τοῦ Kirchhoff. Βλ. σχετικῶς A. N á d a i: *Elastische Platten*, 1925, § 10.

έξ. (45), (49) τὸ ἀριστερὸν αὐτῆς μέλος ἀναπτύσσεται ὡς ἑξῆς

$$\Delta \Delta w = \frac{\partial^4 w}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 w}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 w}{\partial y^4} \quad (50)$$

ἐνῶ εἰς τὸ δεξιὸν μέλος $p = f(x, y)$ δύναται νὰ εἶναι τυχοῦσα γνωστὴ συνάρτησις τῶν συντεταγμένων x, y . Εἰς πᾶσαν λύσιν w τῆς ἑξ. (48) ἀντιστοιχεῖ ἐντατικὴ κατάστασις τῆς πλακῶς ἀντιπροσωπευομένη ὑπὸ τῶν καμπτικῶν ροπῶν καὶ ροπῶν συστροφῆς τῆς ἑξ. (43) καὶ τῶν τεμνουσῶν δυνάμεων τῶν ἑξ. (47). Ἀντιθέτως εἰς τὴν περίπτωσιν δοθείσης πλακῶς, φορτιζομένης καὶ στηριζομένης καθ' ὀρισμένον τρόπον, ἡ γενικὴ λύσις τῆς ἑξ. (48) δεῖν νὰ προσαρμοσθῇ εἰς τὰς συνοριακὰς συνθήκας τῆς ἐξεταζομένης περιπτώσεως.

Διὰ $\mu = 0$ (περίπτωσις πορωδῶν ὑλικῶν μὲ μικρὸν συντελεστὴν πλευρικῆς ἢ ἐγκρασίως συστολῆς, ὡς τὸ σκυρόδεμα), αἱ ἑξ. (43) ἀπλοποιοῦνται εἰς

$$\left. \begin{aligned} m_x &= -N \frac{\partial^2 w}{\partial x^2}, \quad m_y = -N \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}, \\ m_{xy} &= -N \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \end{aligned} \right\} (51)$$

ἐνῶ αἱ ἑξ. (47) καὶ (48) παραμένουν ὡς ἔχουν.

Ἐὰν $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ παριστοῦν τὰς ὀριακὰς τιμὰς τῶν $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$, ἀναπτυσσομένης συμφῶνως πρὸς ἑξ. (39) εἰς τὰς ἀκραίας ἵνας $z = \pm h/2$ τῶν τιμῶν $x = \text{σταθ.}, y = \text{σταθ.}$ τῆς πλακῶς, θὰ ἰσχύουν, λόγῳ τῆς ἀποδειχθείσης γραμμικῆς κατανομῆς τῶν τάσεων $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ καθ' ὕψος τῆς πλακῶς, αἱ σχέσεις $\sigma_x : \sigma_y : \tau_{xy} = \pm h : 2z$, αἵτινες εἰσαγόμεναι εἰς τὰς ἑξ. (40), δίδουν

$$\begin{aligned} m_x &= \pm \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_x \cdot \frac{2z^2}{h} dz = \pm \frac{2\sigma_x}{h} \int_{-h/2}^{+h/2} z^2 dz = \\ &= \pm \sigma_x \cdot \frac{h^2}{6} \end{aligned}$$

ἤτοι

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \pm 6m_x : h^2 \\ \sigma_y &= \pm 6m_y : h^2, \quad \tau_{xy} = \pm 6m_{xy} : h^2 \end{aligned} \right\} (52)$$

Διατυπῶσωμεν ἀκόμη τὰς ἐξισώσεις ἰσορροπίας προβολῶν ἐπὶ τοὺς ἄξονας συντεταγμένων x καὶ y τοῦ ἀπειροστοῦ παραλληλεπίπεδου dx, dy, dz , ἀποχωριζόμενου νοερῶς ἐκ τῆς πλακῶς, ἰσορροποῦντος ὑπὸ τὴν ἐπίδρασιν τῶν ἐπὶ τῶν ἐδρῶν αὐτοῦ ἐνεργουσῶν ὀρθῶν καὶ διαμητικῶν δυνάμεων. Ὑπὸ τὴν προϋπόθεσιν, ὅτι παραλλήλως πρὸς τοὺς ἄξονας x καὶ y αἱ συνιστώσαι τῶν

μαζικῶν δυνάμεων ἰσοῦνται πρὸς μηδέν, αἱ προειρηθέναι δύο ἐξισώσεις ἰσορροπίας γίνονται (16)

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_x}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} &= 0 \\ \frac{\partial \sigma_y}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} + \frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} &= 0 \end{aligned} \right\} (53)$$

Τῇ βοήθειᾳ τῆς 1ης καὶ τῆς 3ης τῶν ἑξ. (39) ἢ 1η τῶν ἑξ. (53) μετασχηματίζεται εὐκόλως εἰς

$$\frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} = \frac{Ez}{1-\mu^2} \cdot \frac{\partial}{\partial x} (\Delta w)$$

ἑξ ἧς, δυνάμει τῆς 1ης τῶν ἑξ. (47) καὶ τῆς (42), λαμβάνομεν

$$\frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} = -q_x \cdot \frac{12z}{h^3}$$

Ἐπειδὴ q_x εἶναι ἀνεξάρτητο τοῦ z , δυνάμεθα νὰ εὑρωμεν, δι' ὀλοκληρώσεως τῆς ἄνω ἐξισώσεως, τὸν νόμον κατανομῆς τῶν διαμητικῶν τάσεων τ_{zx} καθ' ὕψος τῆς πλακῶς εἰς τὴν θέσιν x, y αὐτῆς. Θὰ ἔχωμεν $\tau_{zx} =$

$$= -q_x \cdot \frac{6z^2}{h^3} + C, \quad \text{ἐνθα } C = \text{σταθερά, προσδιορι-$$

ζομένη εὐκόλως ἴση πρὸς $+q_x \cdot \frac{3}{2h}$ ἐκ τῆς ὀριακῆς

συνθήκης $\tau_{zx} = 0$ διὰ $z = \pm \frac{h}{2}$. Ἡ τιμὴ τῆς τ_{zx} γίνε-
ται οὕτω

$$\tau_{zx} = -\frac{q_x}{h} \left(\frac{6z^2}{h^2} - \frac{3}{2} \right) \quad (54)$$

καὶ ἐντελῶς ἀναλόγως ἢ τῆς διαμητικῆς τάσεως τ_{zy} , ἐκ τῆς ἐφαρμογῆς τῆς 2ας τῶν ἑξ. (53)

$$\tau_{zy} = -\frac{q_y}{h} \left(\frac{6z^2}{h^2} - \frac{3}{2} \right) \quad (54')$$

Αἱ διαμητικαὶ τάσεις τ_{zx}, τ_{zy} ἢ τ_{xz}, τ_{yz} κατανέμονται ἄρα καθ' ὕψος τῆς πλακῶς κατὰ νόμον παραβολικόν, ἀποκοτῶν δὲ τὴν μεγίστην αὐτῶν τιμὴν τ_{xz}, τ_{yz} ἐπὶ τοῦ μέσου ἐπιπέδου, ἐνῶ εἰς τὴν ἄνω καὶ κάτω ἐπιφάνειαν τῆς πλακῶς μηδενίζονται.

Συμφῶνως πρὸς ἑξ. (54), (54'), θὰ εἶναι

$$\max \tau_{xz} = \tau'_{xz} = \frac{3q_x}{2h}, \quad \max \tau_{yz} = \tau'_{yz} = \frac{3q_y}{2h} \quad (55)$$

(16) Βλ. Ν. Κιτσίκη: Στατική, τόμος 1. § 56, σελ. 111. ἑξ. (36)

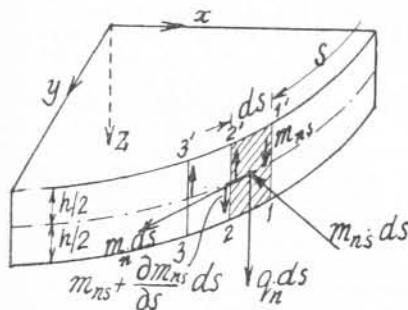
(Συνεχίζεται)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητοῦ Ε.Μ.Π

(Συνέχεια ἐκ τοῦ τεύχους 307)

§. 5. Αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι τῆς πλακός. Θεωροῦμεν τμήμα τῆς ὅλης πλακός περατούμενον κατὰ κυλινδρικήν ἐπιφάνειαν (σχ. 10) καὶ ἔστω 11'22' ἀπειροστὸν ὀρθογώνιον στοιχείον τῆς συνοριακῆς ταύτης ἐπιφανείας, ἐμβαδοῦ hds. Ἐὰν n παριστᾷ τὴν διεύθυνσιν τῆς καθέτου ἐπὶ τὸ στοιχείον hds εἰς τὴν θέσιν s θὰ ἐνεργοῦν ἐπὶ τοῦ στοιχείου τούτου ἡ καμπτική ροπή m_n ds, ἡ ροπή συστροφῆς m_{ns} ds καὶ ἡ τέμνουσα δύναμις q_n ds, ὧν αἱ θετικαὶ κατευθύνσεις σημειοῦνται εἰς σχ. 10, ὁρισθεῖσαι συμφώνως πρὸς τὰ ἐκτεθέντα ἐν § 4, σχ. 9, 9α. Εἰς πᾶσαν λύσιν w τῆς θεμελιώδους ἐξισώσεως ΔΔw = p/N ἀντιστοιχοῦν ὠρισμένοι τιμαὶ τῶν m_n, m_{ns}, q_n, δυνάμεναι νὰ ὑπολογισθοῦν ἐκ τῶν ἐξ. (43) καὶ (47). Ἀντιστρόφως, ἐν τῇ πράξει τίθεται τὸ πρόβλημα νὰ προσδιορισθῇ ἡ



Σχ. 10

ελαστικὴ ἐπιφάνεια τῆς πλακός ἐκ τῶν συνοριακῶν τιμῶν τῶν ροπῶν κάμψεως καὶ συστροφῆς καὶ τῶν τεμνουσῶν δυνάμεων.

Παρατηροῦμεν κατὰ πρῶτον λόγον, ὅτι τὰ συνοριακὰ δεδομένα δύνανται ἀπὸ τῶν τριῶν νὰ περιορισθοῦν εἰς δύο. Σύμφωνα πρὸς τὴν γνωστὴν ἀρχὴν τοῦ Saint - Venant ἐπιτρέπεται ὄντως ν' ἀντικαταστήσωμεν τὴν ροπήν συστροφῆς m_{ns} ds διὰ τοῦ ἰσοδυνάμου ζεύγους δύο δυνάμεων ἐντάσεως m_{ns}, ἐνεργοῦσῶν παρὰ τὰς πλευρὰς 11' καὶ 22' τοῦ στοιχείου hds (βλ. σχ. 10). Ἡ τοιαύτη ἀντικατάστασις, γινομένη εἰς ἀπέριτος μικρὰν περιοχὴν τοῦ συνόρου τῆς πλακός, ἐληθεύει αἰσθητῶς τὴν ἐντατικὴν κατάστασιν μόνον εἰς τὴν ἄμεσον γειτονίαν τοῦ στοιχείου hds, ἐνῶ εἰς πεπερασμένην ἀπὸ τούτου ἀπόστασιν ἢ ἐκ τῆς ἀντικαταστάσεως ἐπιρροὴ ταχύτατα ἐλαττοῦται καὶ πρακτικῶς μηδενίζεται, μάλιστα ὅταν τὸ πάχος τῆς πλακός h εἶναι μικρόν, ὡς ἐν τῇ παρουσίᾳ ἐρευνῆ προὑπετέθη (17). Ὁμοίως ἐπιτρέπεται ν' ἀντικαταστήσωμεν τὴν ἐπὶ τοῦ γειτονικοῦ πρὸς τὸ 11'22' συνοριακοῦ στοιχείου 22'33' ἐνεργοῦσαν ροπήν συστροφῆς

$(m_{ns} + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} ds) ds$ διὰ τοῦ ζεύγους τῶν δύο δυνάμεων $m_{ns} + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} ds$, ἐνεργοῦσῶν παρὰ τὰς πλευρὰς 22' καὶ 33'. Ὑπὸ τοὺς ὅρους τούτους αἱ παρὰ τὴν κοινὴν πλευρὰν 22' τῶν δύο γειτονικῶν στοιχείων ἐνεργοῦσαι δυνάμεις m_{ns} καὶ $m_{ns} + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} ds$, συντίθεται εἰς τὴν $\frac{\partial m_{ns}}{\partial s} ds$ κατευθυνομένην πρὸς τὰ κάτω, ἡ δὲ τελευταία αὕτη, ὁμοῦ μὲ τὴν τέμνουσαν δύναμιν q_n ds, παρέχει τελικῶς τὴν ὀλικὴν συνοριακὴν τέμνουσαν δύναμιν τοῦ στοιχείου 11'22', ἥτοι τὴν $(q_n + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} ds)$.

(17) Ν. Κεϊτσίκη: Στατικὴ Ι. § 50

Συμπεραίνομεν ἐκ τῶν ἀνωτέρω, ὅτι ἡ συνοριακὴ ροπή συστροφῆς m_{ns} δύναται ν' ἀντικατασταθῇ ὑπὸ συνοριακῆς τεμνοῦσης δυνάμεως ἐντάσεως $\frac{\partial m_{ns}}{\partial s}$ ἀνά

μονάδα μήκους, ὁπότε τὰ συνοριακὰ δεδομένα τῆς πλακός θ' ἀποτελοῦνται ἐκ τῆς ροπῆς κάμψεως m_n καὶ τῆς ἀνά μονάδα μήκους ἀντιδράσεως στηρίξεως ἢ ὀλικῆς τεμνοῦσης δυνάμεως

$$a_n = q_n + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} \tag{56}$$

Τιθεμένου ἄρα τοῦ προβλήματος τοῦ προσδιορισμοῦ τῆς ἐλαστικῆς ἐπιφανείας τῆς πλακός ἐκ τῶν συνοριακῶν δεδομένων q_n, m_n, m_{ns} αὐτῆς, δέον κατὰ τὰ ἀνωτέρω ν' ἀναζητηθῇ ἡ λύσις τῆς θεμελιώδους ἐξισώσεως (48) ἣτις παρέχει τιμὰς q'_n, m'_n, m'_{ns} εἰς πᾶν σημεῖον τοῦ συνόρου τοιαύτας, ὥστε νὰ ἰσχύουν αἱ σχέσεις

$$m_n = m'_n, \quad q_n + \frac{\partial m_{ns}}{\partial s} = q'_n + \frac{\partial m'_{ns}}{\partial s} \tag{57}$$

Εἰς τὰς ἐξ. (57) q'_n, m'_n, m'_{ns} παριστοῦν τὰς συνοριακὰς τιμὰς τῆς τεμνοῦσης δυνάμεως καὶ τῶν ροπῶν κάμψεως καὶ συστροφῆς, τὰς προκυπτούσας ἐκ τῆς τιμῆς w, δι' ἐφαρμογῆς τῶν ἐξ. (43) καὶ (47).

Ἐὰν ἡ διεύθυνσις n ἔλθῃ εἰς σύμπτωσιν μὲ τὸν ἄξονα x ἢ y, αἱ ἀντιδράσεις στηρίξεως ἐπὶ συνοριακῶν ἑδρῶν x = σταθ. ἢ y = σταθ., γίνονται συμφώνως πρὸς ἐξ. (56):

$$a_x = q_x + \frac{\partial m_{xy}}{\partial x}, \quad a_y = q_y + \frac{\partial m_{xy}}{\partial y} \tag{58}$$

ἡ συμφώνως πρὸς ἐξ. (57), κατόπιν ἀντικαταστάσεως τῶν q_x, m_{xy}, q_y διὰ τῶν διαφορικῶν ἐκφράσεων (43) καὶ (47)

$$a_x = -N \cdot \frac{\partial}{\partial x} (\Delta w) - N(1-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y^2} - N \left[\frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y^2} + (1-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y^2} \right]$$

ἥτοι

$$a_x = -N \left[\frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + (2-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y^2} \right] \tag{59}$$

καὶ ἀναλόγως

$$a_y = -N \left[\frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + (2-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y} \right] \tag{59'}$$

Ἐπὶ τῶν συνοριακῶν ἐπιφανειῶν x = σταθ. ἢ y = σταθ. ἐνεργοῦν ἀντιστοίχως, πλὴν τῶν συνοριακῶν καμπτικῶν ροπῶν m_x ἢ m_y καὶ αἱ παράλληλοι πρὸς τὸν ἄξονα z ἀντιδράσεις στηρίξεως a_x ἢ a_y, δίδόμεναι ὑπὸ τῶν ἐξ. (59) ἢ (59'). Εἰς τὰ δεξιὰ μέλη τῶν ἐξισώσεων τούτων δέον, μετὰ τὴν ἐκτέλεσιν τῆς διαφορίσεως, νὰ τεθῇ x = σταθ. ἢ y = σταθ. ὁπότε αἱ ἀντιδράσεις a_x ἢ a_y προκύπτουν τελικῶς ὡς συναρτήσεως τοῦ y ἢ τοῦ x. Θετικὴ κατεύθυνσις τῶν a_x a_y λογίζεται, συμφώνως πρὸς τ' ἀνωτέρω καὶ τὸ σχ. 10, ἢ πρὸς τὰ κάτω ὁμόρροπος πρὸς τὸν ἄξονα z.

Αἱ δύο συνοριακαὶ συνθήκαι, διατυπούμεναι γενικῶς ὑπὸ τῶν ἐξ. (57), λαμβάνουν ἀπλουστερὰν διατύπωσιν ὡς συνοριακὴ ἐπιφάνεια συμπίπτει μὲ ἕδρα x = σταθ. ἢ y = σταθ., ὡς λ. χ. εἰς τὴν συνηθεστάτην περιπτώσιν τῶν ὀρθογωνικῶν πλακῶν. Διακρίνομεν τὰς κάτωθι συνθήκας περιπτώσεως στηρίξεως:

α) Τελεία πάκτωσις τῆς πλακός κατὰ τὴν συνοριακὴν ἕδραν x = σταθ. Ἡ τεταγμένη w τῆς ἐλαστικῆς ἐπιφανείας δέον νὰ ἰκανοποιηθῇ κατὰ μῆκος τοῦ συνόρου τὰς συνθήκας

$$w = 0, \quad \frac{\partial w}{\partial w} = 0 \tag{60}$$

β) *Ἐλευθέρα συνοριακή ἔδρα* $x = \text{σταθ.}$ Κατὰ μήκος τοῦ συνόρου δέον $m_x = 0$, $\sigma_x = 0$, αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι γίνονται ἄρα, συμφώνως πρὸς ἔξ. (43) καὶ (59)

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0, \quad \frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + (2-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x \cdot \partial y^2} = 0 \quad (61)$$

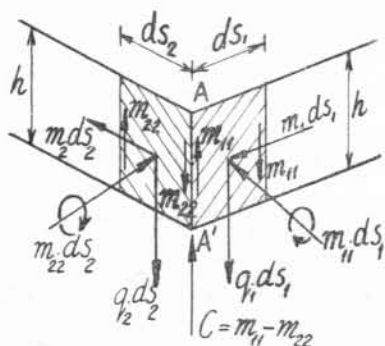
γ) *Ἀπλή καὶ ἄρθρωτὴ στήριξις κατὰ τὴν συνοριακὴν ἔδραν* $x = \text{σταθ.}$

Αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι εἶναι τότε $w = 0$, $m_x = 0$ ἢ

$$w = 0, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0. \quad (62)$$

Κατὰ τὴν διατύπωσιν τῆς συνθήκας $w = 0$ γίνεται ἡ σιωπηρὰ προϋπόθεσις, ὅτι ἡ στήριξις εἶναι ἄρθρωτὴ, ὅτι δηλαδὴ τὰ σημεῖα τοῦ συνόρου ὄχι μόνον πρὸς τὰ κάτω, ἀλλ' οὐδὲ πρὸς τὰ ἄνω εἶναι δυνατὸν νὰ μετακινήθουν, ἢ ἄλλως ὅτι ἡ ἀντίδρασις στηρίξεως σ_x δύναται ν' ἀλλάσῃ σημεῖον κατὰ μήκος τοῦ συνόρου. Ἀποδεικνύεται δὲ πράγματι, ὅτι πλάξ ὀρθογωνικῆ, ἔδραζομένη ἐλευθέρως κατὰ τὴν περίμετρον αὐτῆς καὶ φοριζομένη καθολικῶς δι' ὁμοιομόρφως κατανεμημένον φορτίον, δὲν ἀκουμπᾷ ἐπὶ τοῦ ὑποστηρίγματός της καθ' ὅλην τὴν περίμετρον τοῦ συνόρου, ἀλλὰ μόνον ἐπὶ τμήματος αὐτῆς, ἀνασηκουμένη παρὰ τὰς γωνίας, ὅπερ σημαίνει, ὅτι εἰς τὴν περίπτωσιν ταύτην αἱ συνθήκαι $w = 0$, $m_x = 0$ δὲν εἶναι αἱ ἀληθεῖς συνοριακαί. Ἀντιστρόφως, ἔαν εἰς ὀρθογωνικὴν πλάκα, φοριζομένην ὡς ἄνωτέρω, τηρήσωμεν ὡς συνοριακὰς συνθήκας τὰς ἔξ. (62), ὁ ὑπολογισμὸς δεικνύει ὅτι τὸ σημεῖον τῶν ἀντιδράσεων σ_x , αἱ ἀντιστρέφεται εἰς τὰς ἐγγύς τῶν γωνιῶν τῆς πλάκας συνοριακὰς περιοχάς.

Διὰ τοὺς ὑπολογισμοὺς, ποὺ ἀκολουθοῦν, λαμβάνον-



Σχ. 11

ται ὡς ἰσχύουσαι αἱ ἔξ. (62) ὡς συνοριακαὶ συνθήκαι τῆς ἄρθρωτῶς στηριζομένης συνοριακῆς ἔδρας $x = \text{σταθ.}$ Θὰ εἶναι τότε κατὰ μήκος τοῦ συνόρου τούτου $\frac{\partial w}{\partial y} = 0$

καὶ ἐπομένως $\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0$, ὁπότε ἐκ τῆς 2ας τῶν ἔξ. (62)

προκύπτει ὡσαύτως $\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0$. Αἱ συνθήκαι (62) δύ-

νανται ἐπομένως νὰ ἀντικατασταθοῦν ὑπὸ τῶν

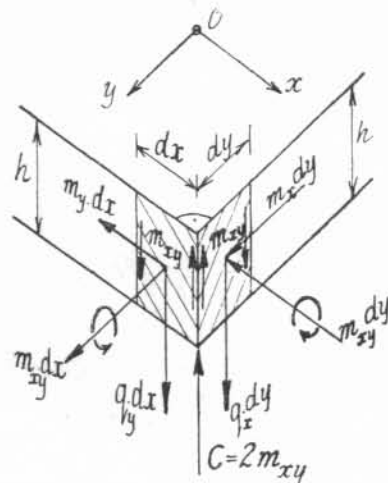
$$w = 0, \quad \Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0 \quad (62')$$

αἰτινες ἀποτελοῦν τὰς καλουμένας συνοριακὰς συνθήκας τοῦ Navier. Ἐπειδὴ δὲ θὰ εἶναι καὶ χωριστὰ $\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0$ συνάγομεν ὅτι ἡ τομὴ τῆς ἐπιφανείας κάμψεως ὑπὸ ἐπιπέδου $y = \text{σταθ.}$ δέον νὰ παρουσιάζει εἰς τὴν θέσιν τῆς

ἄρθρωτῆς στηρίξεως σημεῖον κάμψης. Τοῦτο σημαίνει, ὅτι, κατὰ τὴν ἀναζητήσιν δυνατῶν ἐπιφανειῶν κάμψεως ἄρθρωτῶς στηριζομένης πλάκας, δέον νὰ περιορίζωμεν τὴν ἐκλογὴν μας εἰς ἐπιφανείας μὲ τομὰς $x = \text{σταθ.}$ ἢ $y = \text{σταθ.}$, παρουσιάζουσας σημεῖον κάμψης εἰς τὴν θέσιν τῆς ἄρθρωτῆς στηρίξεως. Τοιαῦτα καμπύλαι εἶναι λ. χ. αἱ ἡμιτονοειδεῖς, ἐν ἀντιθέσει πρὸς τὰς παραβολικὰς ἢ κυκλικὰς. (*)

Αἱ συνθήκαι Navier $w = 0$, $\Delta w = 0$ δύνανται νὰ ἐφαρμοσθοῦν ὡς συνοριακαὶ καὶ εἰς τὴν περίπτωσιν πλάκας μὲ περίμετρον πολυγωνικὴν (ὄχι μόνον ὀρθογωνικὴν), ὁπότε ὁμιλοῦμεν περὶ ἐν ἐπιπέδῳ ἄρθρωτῶς στηριζομένης πλάκας.

Εἰς τὰς θέσεις, ἔνθα ἡ περίμετρος τοῦ συνόρου παρουσιάζει ἀσυνέχειαν καὶ δὴ ἀκμὰς (γωνίας), ἡ ἀντικα-



Σχ. 12

τάστασις τῶν ροπῶν συστροφῆς διὰ τῶν ὑποκαταστάτων τεμνουσῶν δυνάμεων παρέχει ἐπὶ τῶν γειτονικῶν τῆ ἀκμῆ AA' συνοριακῶν στοιχείων $ds_1 \cdot h$, $ds_2 \cdot h$ τὰς τεμνοῦσας δυνάμεις m_{11} , m_{22} , ἐνεργούσας παρὰ τὴν ἀκμὴν καὶ παραλλήλως αὐτῇ (Σχ. 11), συντιθεμένας εἰς τὴν συγκεντρωμένην δύναμιν $C = m_{11} - m_{22}$, συγγραμμικὴν τῇ ἀκμῇ AA'. Ἡ δύναμις αὕτη, ὁμοῦ μὲ τὰς ἀνηγμένας ἀντιδράσεις a_1 , a_2 καὶ τὰς κάμπτικὰς ροπὰς m_1 , m_2 , ἀποτελοῦν τὰ παρὰ τὴν ἀκμὴν AA' συνοριακὰ δεδομένα. Ἐὰν τὰ θεωρηθέντα συνοριακὰ στοιχεῖα σχηματίζουσι μεταξὺ τῶν ὀρθῶν γωνίαν (Σχ. 12), ἡ τιμὴ τῆς συγκεντρωμένης δυνάμεως C γίνεται ἴση πρὸς $2 m_{xy}$, διότι αἱ ἐπὶ τῶν στοιχείων $dy \cdot h$, $dx \cdot h$ ἐνεργοῦσαι ροπαὶ συστροφῆς εἶναι ἴσαι πρὸς ἀλλήλας καὶ στρέφουν, διὰ παρατηρητὴν θεώμενον ἀπὸ τῆς ἀκμῆς, κατ' ἀντίθετον ἔννοιαν. Διὰ $m_{xy} = 0$ θὰ εἶναι καὶ $C = 0$ καὶ ἀντιστρόφως εἰς πᾶσαν ἐλευθέραν γωνίαν τῆς πλάκας ἔνθα $C = 0$, θὰ ἔχωμεν καὶ $m_{xy} = 0$, ἤτοι συμφώνως πρὸς ἔξ. (43)

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x \cdot \partial y} = 0 \quad (63)$$

Εἰς πᾶσαν ἐλευθέραν ὀρθὴν γωνίαν τῆς πλάκας θὰ ἰσχύουσιν ἐπομένως αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι (61), ἐπὶ πλέον δὲ καὶ ἡ (63).

(Συνεχίζεται)

(*) Τὴν σημαντικὴν αὐτὴν παρατήρησιν ὄφειλω εἰς τὸν καθηγητὴν κ. Α. Ρουσόπουλον.

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ προηγουμένου)

§ 6. *Ἐπίπεδος παραμόρφωσις πλακῶν.* Ἐπίπεδος παραμόρφωσις ἐλαστικοῦ σώματος καλεῖται ἐκείνη, καθ' ἣν αἱ ἐλαστικαὶ μετακινήσεις παντὸς σημείου τοῦ σώματος τελοῦνται παραλλήλως πρὸς ἓν ὠρισμένον ἐπίπεδον, τὸ ἐπίπεδον τῆς παραμορφώσεως, καὶ εἶναι ἀνεξάρτητοι τῆς ἀποστάσεως τοῦ σημείου ἀπὸ τοῦ ἐπιπέδου τῆς παραμορφώσεως. Δεχθῶμεν λ. χ. ὡς ἐπίπεδον τῆς παραμορφώσεως τὸ συντεταγμένον xz . Αἱ κατὰ τοὺς ἄξονας x καὶ z συντεταγμέναι ξ καὶ ζ τῶν ἐλαστικῶν μετακινήσεων τοῦ τυχόντος σημείου (x, y, z) , θὰ εἶναι κατὰ

ταῦτα ἀνεξάρτητοι τῆς y , ἥτοι $\frac{\partial \xi}{\partial y} = \frac{\partial \zeta}{\partial y} = 0$. Ἡ κατὰ

τὸν ἄξονα y συντεταγμένη τῶν ἐλαστικῶν μετακινήσεων ἢ εἶναι ἴση πρὸς μηδέν. Δὲν ἐπηρεάζονται ὁμως αἱ γενικαὶ ἰδιότητες τῆς ἐπιπέδου παραμορφώσεως, ἂν τεθῇ $\eta =$

$= \varphi(y)$, ἥτοι ἀνεξάρτητος τῶν x καὶ z , ὁπότε $\frac{\partial \eta}{\partial x} =$

$= \frac{\partial \eta}{\partial z} = 0$. Πλὴν τῆς περιπτώσεως $\eta = 0$, συνήθως εἶ-

ναι καὶ ἡ μορφή $\eta = ky$ ἔνθα $k =$ σταθερά, ἥτοι ἡ περίπτωση τῆς ὁμοιομόρφου μηκύνσεως κατὰ τὴν ἔννοιαν τοῦ ἄξονος y . Εἰς τὴν γενικὴν ἐπίπεδον παραμόρφωσιν καθ' ἣν $\eta = \varphi(y)$, τὰ σημεία τοῦ σώματος, αἵτινα πρὸ τῆς παραμορφώσεως, κείνται ἐπὶ ἐπιπέδου παραλλήλου πρὸς τὸ τῆς παραμορφώσεως, θὰ κείνται καὶ μετὰ τὴν παραμόρφωσιν ἐπὶ τοιοῦτου ἐπιπέδου, ἔνῳ εἰς τὴν εἰδικὴν ἐπίπεδον παραμόρφωσιν, καθ' ἣν $\eta = 0$ τὰ παράλληλα πρὸς τὸ τῆς παραμορφώσεως ἐπίπεδον παραμένουν μετὰ τὴν παραμόρφωσιν ἀναλλοίωτα.

Δεχθῶμεν, χάριν ἀπλότητος, $\eta = 0$. Ἐπειδὴ ἐξ ἄλλου ὡς εἶδομεν $\frac{\partial \xi}{\partial y} = \frac{\partial \zeta}{\partial y} = 0$, θὰ ἔχωμεν ἐκ τῶν ἐξ. (32), § 4:

$$\epsilon_y = 0, \quad \gamma_{xy} = \gamma_{yz} = 0$$

καὶ περαιτέρω ἐκ τῶν ἐξ. (34)

$$\tau_{xy} = \tau_{yz} = 0, \quad \sigma_y = \mu (\sigma_x + \sigma_z) \quad (64)$$

ἄρα, τῆ βοηθεία καὶ τῆς ἐξ. (35)

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_x &= \frac{1}{E} \left[(1-\mu^2) \sigma_x - \mu(1+\mu) \sigma_z \right] = \\ &= \frac{1}{2G} \left[(1-\mu) \sigma_x - \mu \sigma_z \right] = \frac{\partial \xi}{\partial x} \\ \epsilon_z &= \frac{1}{2G} \left[(1-\mu) \sigma_z - \mu \sigma_x \right] = \frac{\partial \zeta}{\partial z} \end{aligned} \right\} \quad (65)$$

Εἶναι ἐξ ἄλλου γνωστὸν ὅτι εἰς τὴν περίπτωσιν ἐπιπέδου παραμορφώσεως, παραλλήλως πρὸς τὸ ἐπίπεδον παραμορφώσεως xz , αἱ ὀρθαὶ τάσεις σ_x, σ_z καὶ ἡ διατμητικὴ τ_{xz} δύνανται νὰ ἐκφραστοῦν συναρτήσεσι τῆς ἐντατικῆς συναρτήσεως $F(x, z)$ τοῦ Airy, ὑπὸ τῶν σχεσῶν (18)

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 F}{\partial z^2}, \quad \sigma_z = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2}, \quad \tau_{xz} = - \frac{\partial^2 F}{\partial x \cdot \partial z} \quad (66)$$

ἔνθα $F(x, z)$ συναρτήσεως διαρμονικῆ, ἥτοι

$$\frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \cdot \partial z^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial z^4} = \Delta^2 F = 0 \quad (67)$$

Κατὰ ταῦτα πᾶσα συναρτήσεως διαρμονικῆ, ἱκανοποιούσα τούτεστι τὴν ἐξ. (67), δύναται νὰ θεωρηθῇ ὡς ἐντατικὴ συναρτήσεως ἐλαστικοῦ σώματος, ὑποβαλλομένου

εἰς ἐπίπεδον παραμόρφωσιν, τοῦ ὁποίου αἱ παράμετροι τῆς ἐντάσεως δίδονται ὑπὸ τῶν ἐξ. (66).

α) Θεωρήσωμεν λ. χ. τὴν συναρτήσιν

$$F = c \cdot z^3 \quad (68)$$

ἔνθα $c =$ σταθ., ἥτις, ὡς εὐκόλως διαπιστοῦμεν, τυγχάνει διαρμονικῆ. Δι' ἐφαρμογῆς τῆς ἐξ. (66) λαμβάνομεν

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 F}{\partial z^2} = 6cz, \quad \sigma_z = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2} = 0, \quad (69)$$

$$\tau_{xz} = - \frac{\partial^2 F}{\partial x \cdot \partial z} = 0$$

ἐνῳ ἐκ τῆς ἐξ. (64) εὐρίσκομεν $\sigma_y = 6\mu cz, \tau_{xy} = \tau_{yz} = 0$. Παρατηροῦμεν, ὅτι αἱ παράλληλοι πρὸς τὸ ἐπίπεδον xy ἔδραι εἶναι ἐλεύθεροι τάσεων, ἀφοῦ ἐπ' αὐτῶν αἱ παράμετροι τῆς ἐντάσεως $\sigma_z = \tau_{zy} = \tau_{zx} = 0$. Δυνάμεθα ἐπομένως, ἀγνοῦντες τὰς ἐπιπέδους τομὰς $z = + \frac{h}{2}$ καὶ $z = - \frac{h}{2}$, νὰ ἀποχωρίσωμεν ἐκ τοῦ ὅλου σώματος τμήμα αὐτοῦ ὑπὸ μορφήν πλακός, δι' ὃ τὰ ἐπίπεδα $z = \pm \frac{h}{2}$ ἀποτελοῦν τὴν ἄνω καὶ κάτω ἀφόρτιστον ἐπιφάνειαν. Ἐπὶ τῶν ἐδρῶν $x =$ σταθ. ἐνεργεῖ μόνον ἡ ὀρθὴ τάσις $\sigma_x = 6cz$, ἐνῳ ἐπὶ τῶν ἐδρῶν $y =$ σταθ. ἐνεργεῖ μόνον ἡ $\sigma_y = 6\mu cz$. Αἱ σ_x, σ_y εἶναι κύρια τάσεις, μεταβαλλόμεναι μόνον συναρτήσεσι τῆς z , κατὰ νόμον γραμμικόν.

Εἰσάγοντες εἰς τὰς ἐξ. (65) τὰς εὐρεθείσας τιμὰς σ_x, σ_z εὐρίσκομεν

$$\frac{\partial \xi}{\partial x} = \frac{3(1-\mu)c}{G} \cdot z, \quad \frac{\partial \xi}{\partial z} = - \frac{3\mu c}{G} \cdot z$$

ἐξ' ὧν δι' ὀλοκληρώσεως ὡς πρὸς x καὶ z λαμβάνομεν

$$\left. \begin{aligned} \xi &= \varphi_1(z) + \frac{3(1-\mu)c}{G} \cdot z \cdot x \\ \zeta &= \varphi_2(x) + \frac{3\mu c}{2G} \cdot z^2 \end{aligned} \right\} \quad (70)$$

ἔνθα $\varphi_1(z)$ καὶ $\varphi_2(x)$ τυχοῦσαι συναρτήσεσι τῆς z καὶ τῆς x , καθ' ὅσον ξ καὶ ζ ἐθεωρήθησαν ἐξ ὑποθέσεως ἀνεξάρτητα τῆς y . Ἐξ ἄλλου, συμφώνως πρὸς ἐξ. (32), (34) καὶ (69), θὰ ἔχωμεν

$$\gamma_{zx} = \gamma_{xz} = \frac{\partial \zeta}{\partial x} + \frac{\partial \xi}{\partial z} = \frac{1}{G} \tau_{zx} = 0$$

καὶ ἐπομένως τῆ βοηθεία τῶν ἐξ. (70)

$$\frac{d\varphi_2}{dx} + \frac{d\varphi_1}{dz} + \frac{3(1-\mu)c}{G} x = 0$$

ἢ

$$\frac{d\varphi_1}{dz} = - \frac{d\varphi_2}{dx} - \frac{3(1-\mu)c}{G} x$$

Ἐπειδὴ φ_2 ἐξαρτᾶται μόνον ἀπὸ τὴν x , τὸ δεξιὸν μέλος τῆς τελευταίας ἐξίσωσεως εἶναι συναρτήσεως τῆς x . Ἄλλ' ἢ φ_1 ἐξαρτᾶται μόνον ἀπὸ z καὶ ἐπομένως $\frac{d\varphi_1}{dz}$ εἶναι συναρτήσεως τῆς z , ἢ σταθερά. Ἡ ἀνωτέρω ἐξίσωσις συμβιβάζεται ἄρα πρὸς τὰς παρατηρήσεις ταύτας μόνον ἂν $\frac{d\varphi_1}{dz} =$ σταθερά $= c_1$. Ἐντεῦθεν συνάγομεν

$$\varphi_1 = c_1 z + c_2$$

καὶ

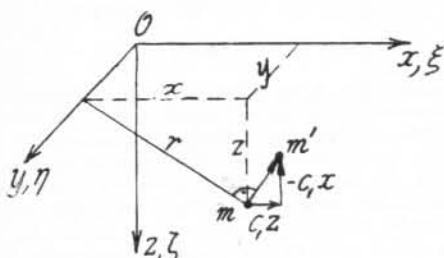
$$\frac{d\varphi_2}{dx} = - \frac{3(1-\mu)c}{G} x - c_1, \quad \text{ἥτοι}$$

$$\varphi_2 = - \frac{3(1-\mu)c}{2G} x^2 - c_1 x + c_3$$

Αί συντεταγμένα των ελαστικών μετακινήσεων δίνονται τελικώς υπό των σχέσεων.

$$\left. \begin{aligned} \xi &= c_1 z + c_2 + \frac{3(1-\mu)c}{G} z x, \quad \eta = 0 \\ \zeta &= -c_1 x + c_3 - \frac{3c}{2G} [(1-\mu)x^2 + \mu z^2] \end{aligned} \right\} \quad (71)$$

Παρατηρούμεν, ότι αί μερικά συνιστώσαι $\xi_1 = c_2$, $\xi_2 = c_3$ των όλικων μετακινήσεων ξ , ζ ανταποκρίνονται προς μετάθεσιν του σώματος ως στερεού, παραλλήλως προς το επίπεδον xz , ενώ αί μερικά συνιστώσαι $\xi_2 = c_1 z$,

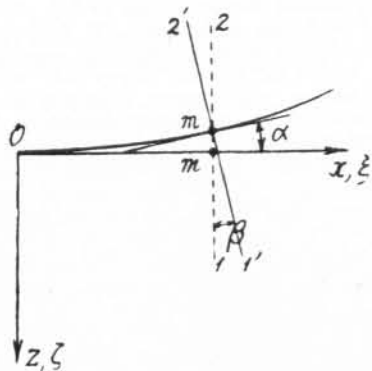


Σχ. 13

$\xi_2 = -c_1 x$ συμβιβάζονται με στροφήν του σώματος ως στερεού περι τον άξονα y , κατά γωνίαν c_1 (Σχ. 13). Πράγματι εις την τελευταίαν ταύτην περίπτωσιν ή μετακίνησις $m m'$ του τυχόντος σημείου m είναι ίση προς $\sqrt{\xi_2^2 + \zeta_2^2} = c_1 \sqrt{x^2 + z^2} = c_1 \cdot r$, διευθυνομένη καθέτως προς την απόστασιν r του σημείου m από του άξονος y . Αί συνιστώσαι $\xi' = \xi_1 + \xi_2 = c_1 z + c_2$, $\zeta' = \zeta_1 + \zeta_2 = -c_1 x + c_3$ παρέχουν επομένως μετακίνησιν του σώματος ως στερεού, άνευ παραμορφώσεως τινός, δι' ό και δύνανται να παραλειφθούν. Απομένουν αί συνιστώσαι

$$\left. \begin{aligned} \xi &= \frac{3(1-\mu)c}{G} z x, \quad \eta = 0, \\ \zeta &= -\frac{3c}{2G} [(1-\mu)x^2 + \mu z^2] \end{aligned} \right\} \quad (71')$$

αίτινες επιφέρουν την παραμόρφωσιν του σώματος. Έάν ή πλάξ είναι λεπτή, όποτε z είναι πολύ μικρόν έν σχέ-



Σχ. 14

σει προς x , ό έντος της άγκύλης όρος μz^2 της 3ης των έξ (71') δύναται να παραλειφθῆ ως έτι μικρότερος έναντι του όρου $(1-\mu) \cdot x^2$. Αί έξ. (71') άπλοποιούνται ούτω εις τάς

$$\xi = \frac{3(1-\mu)c}{G} z x, \quad \eta = 0, \quad \zeta = -\frac{3(1-\mu)c}{2G} x^2. \quad (72)$$

Διά $z = 0$ γίνεται $\xi = 0$, τά σημεία του μέσου επι-

πέδου ύφίστανται μόνον κατακορύφους μετακινήσεις ζ , ή δέ έξίσωσις του έχονους της έπιφανείας κάμψεως επί έπιπέδου παραλλήλου προς το xz θα είναι

$\zeta = -\frac{3(1-\mu)c}{2G} x^2$ (Σχ. 14). 'Η έν τῶ επίπεδω xz ή $x\zeta$ έφαπτομένη της έπιφανείας κάμψεως σχηματίζει με τον άξονα x γωνίαν α προσδιοριζομένην υπό της σχέσεως

$$\epsilon\phi \alpha = \left| \frac{d\zeta}{dx} \right| = \frac{3(1-\mu)c}{G} x.$$

'Εξ άλλου διά $x = \text{σταθ.}$ ή συνιστώσα ξ καθίσταται άνάλογος της z , ενώ ή $\zeta = \text{σταθ.}$ Τά σημεία της τυχούσης καθέτου 1-2 επί το μέσον επίπεδον μετακινούνται κατά τρόπον, ώστε μετά την παραμόρφωσιν να κείνται πάλιν έπ' ευθείας, της 1'-2', σχηματίζουσας γωνίαν β με την 1-2, όριζομένην υπό της σχέσεως $\epsilon\phi \beta = \frac{d\xi}{dz} = \frac{3(1-\mu)c}{G} x$. Θα είναι άρα $\alpha = \beta$ και 1'-2' **κάθετος**

επί την έπιφανείαν κάμψεως. Κατά την θεωρουμένην παραμόρφωσιν του πλακοειδούς σώματος ή **τυχούσα ευθεία, κάθετος επί το μέσον επίπεδον, διατηρείται ευθεία κάθετος επί την έπιφανείαν κάμψεως. Αί διατομαί $x = \text{σταθ.}$ της πλακός παραμένουν μετά την παραμόρφωσιν επίπεδοι, υποβάλλονται δέ εις άνά μονάδα μή-**

κους της διατομής καμπτική ροπήν $m_x = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_x z dz = \frac{1}{2} c h^3 = \text{σταθ.}$ 'Η άνηγμένη καμπτική ροπή m_y επί των έδρων $y = \text{σταθ.}$ προκύπτει άντιστοίχως ίση προς $\frac{1}{2} \mu c h^3$. Έχομεν την περίπτωσιν έπιπέδου παραμορφώσεως πλακοειδούς λωρίδος, καθ' ήν αί διατομαί $x = \text{σταθ.}$ ύγίστανται όμοιόμορφον κάμψιν, συνεπειά όμοιομόρφως κατανεμημένων καμπτικών ζευγών m_x, m_y .

'Εάν επίπεδον της παραμορφώσεως είναι το yz , άναλλοίωτοι παραμένουν αί έδραι $x = \text{σταθ.}$, ενώ αί έδραι $y = \text{σταθ.}$ παραμορφούνται έπιπέδως. 'Η έπαλληλία άμφοτέρων των έπιπέδων παραμορφώσεως, παραλλήλως προς το επίπεδον xz και το yz , παρέχει περίπτωσιν όμοιομόρφου κάμψεως πλακοειδούς σώματος, καθ' ήν αί διατομαί $x = \text{σταθ.}$ και $y = \text{σταθ.}$ διατηρούνται έπίπεδοι μετά την παραμόρφωσιν.

β) 'Αντι της έντατικής συναρτήσεως (68) θεωρήσωμεν ήδη την

$$F = c \left(\frac{xz^3}{3} - \frac{h^2 xz}{4} \right) \quad (73)$$

άναφερομένην εις πλακοειδές σῶμα, με συνοριακά έπίπεδα τά $x=0, x=x, z = +\frac{h}{2}, z = -\frac{h}{2}$ και δύο τυχόντα παραλλήλα προς το συντεταγμένον xz . 'Η συνάρτησις (73) ίκανοποιεί την συνθήκην (67), είναι τούτέστι διαρμονική και δύναται να θεωρηθῆ ως έντατική συνάρτησις του πλακοειδούς σώματος υποβαλλομένου εις έπίπεδον παραμόρφωσιν παραλλήλως τῶ επίπεδω xz . Αί έντατικαί παράμετροι προκύπτουν εκ των έξ. (66) και (64), ίσαι προς

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= 2c y z, \quad \sigma_z = 0, \quad \tau_{xz} = c \left(\frac{h^2}{4} - z^2 \right), \\ \sigma_y &= 2\mu c x z, \quad \tau_{xy} = \tau_{yz} = 0 \end{aligned} \right\} \quad (74)$$

μηδενίζομεναι επί των συνοριακών έπιπέδων $z = \pm \frac{h}{2}$, καθ' όσον γίνεται τότε έπίσης $\tau_{xz} = 0$. 'Η άνω και κάτω έπιφάνεια της πλακός είναι και πάλιν έλεύθεροι τάσων, αί έδραι $x = \text{σταθ.}$ ύπόκεινται εις όρθάς τάσεις σ_x γραμμικώς μεταβαλλομένας συναρτήσεως της z και εις διατημικάς τάσεις τ_{xz} κατανεμομένας κατά νόμον παραβολικόν, τέλος αί έδραι $y = \text{σταθ.}$ δέχονται μόνον όρθάς τάσεις

σ_y . 'Ανά μονάδα μήκους τῆς ἕδρας $x = \text{σταθ.}$ μεταβιβάζεται τέμνουσα δύναμις $q_x = q$ ἴση πρὸς

$$q = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{xz} dz = c \int_{-h/2}^{+h/2} \left(\frac{h^2}{4} - z^2 \right) dz = \frac{ch^3}{6}$$

καὶ καμπτική ροπή

$$m_x = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_x z dz = 2cx \int_{-h/2}^{+h/2} z^2 dz = \frac{ch^3}{6} x = q \cdot x.$$

'Η ἐπιπόνησις τοῦ σώματος παραλλήλως πρὸς τὸ ἐπίπεδον παραμορφώσεως xz , δύναται νὰ παραβληθῇ ἄρα πρὸς ἐπιπόνησιν δοκοῦ, φορτιζομένης εἰς τὸ ἄκρον αὐτῆς $x=0$ ὑπὸ συγκεντρωμένης δυνάμεως, ἐντάσεως $q = ch^3/6$ ἀνά μονάδα πλάτους τῆς ἀκρᾶς διατομῆς.

Αἱ συνιστώσαι ξ, ζ τῶν ἐλαστικῶν μετακινήσεων ὑπολογίζονται ὡς καὶ εἰς τὸ προηγούμενον παράδειγμα. Θὰ ἔχωμεν ἐκ τῶν ἐξ. (65) καὶ (74)

$$e_x = \frac{\partial \xi}{\partial x} = \frac{(1-\mu)c}{G} xz, \quad e_z = \frac{\partial \zeta}{\partial z} = -\frac{\mu c}{G} xz$$

καὶ ἐντεῦθεν δι' ὀλοκληρώσεως ὡς πρὸς x καὶ z :

$$\xi = \frac{(1-\mu)c}{2G} x^2 z + \varphi_1(z), \quad \zeta = -\frac{\mu c}{2G} xz^2 + \varphi_2(x).$$

'Εξ ἄλλου θὰ εἶναι

$$\gamma_{xz} = \frac{\partial \xi}{\partial z} + \frac{\partial \zeta}{\partial x} = \frac{\tau_{xz}}{G} = \frac{c}{G} \left(\frac{h^2}{4} - z^2 \right)$$

ἢ

$$\frac{d\varphi_1}{dz} + \frac{d\varphi_2}{dx} = -\frac{(1-\mu)c}{2G} x^2 + \frac{\mu c}{2G} z^2 + \frac{ch^2}{4G} - \frac{c}{G} z^2.$$

'Επειδὴ $\varphi_1(z)$ εἶναι συνάρτησις μόνον τῆς z , ἐνῶ $\varphi_2(x)$ ἐξαρτᾶται μόνον ἀπὸ τὴν x , δυνάμεθα νὰ θέσωμεν

$$\frac{d\varphi_2}{dx} = c_1 - \frac{(1-\mu)c}{2G} x^2$$

ὁπότε

$$\varphi_2 = c_1 x - \frac{(1-\mu)c}{6G} x^3 + c_2$$

καὶ ἐπομένως

$$\frac{d\varphi_1}{dz} = -c_1 + \frac{\mu c}{2G} z^2 + \frac{ch^2}{4G} - \frac{c}{G} z^2$$

ἢ

$$\varphi_1 = -c_1 z + \frac{ch^2}{4G} z + \frac{\mu c}{6G} z^3 - \frac{c}{3G} z^3 + c_3.$$

Αἱ συνιστώσαι ξ, η, ζ , δίδονται τελικῶς ὑπὸ τῶν ἐξισώσεων

$$\xi = -c_1 z + c_3 + \frac{3q}{Gh^3} z \left[(1-\mu) x^2 + \frac{h^2}{2} + \frac{(\mu-2)}{3} z^2 \right] \\ \eta = 0, \quad \zeta = c_1 x + c_2 - \frac{q}{Gh^3} x \left[(1-\mu) x^2 + 3\mu z^2 \right] \quad (75)$$

ὅπου c ἀντικατεστάθη ὑπὸ τοῦ ἴσου του $6q/h^3$.

'Ὅπως εἰς τὰς ἐξ. (71), οὕτω καὶ ἐνταῦθα αἱ μερικαὶ συνιστώσαι $\xi' = -c_1 z + c_3, \zeta' = c_1 x + c_2$ παρέχουν μετακίνησιν τοῦ σώματος ὡς στερεοῦ, ἀνευ παραμορφώσεως τινος, δι' ἣ καὶ δύνανται νὰ παραλειφθοῦν. 'Εὰν

δὲ ἀναφερθῶμεν καὶ πάλιν εἰς λεπτὰς πλάκας, δι' ἧς οἱ ὄροι μὲ παράγοντας z^2 καὶ h^2 ἐπιτρέπεται νὰ διαγραφοῦν ὡς πολὺ μικροὶ ἐναντι τῶν ὄρων μὲ παράγοντα x^2 , αἱ ἐξ. (75) ἀπλοποιοῦνται εἰς τὰς

$$\xi = \frac{3(1-\mu)q}{Gh^3} x^2 z, \quad \eta = 0, \\ \zeta = -\frac{(1-\mu)q}{Gh^3} x^3. \quad (76)$$

Τὰ σημεῖα τοῦ μέσου ἐπιπέδου μετακινοῦνται μόνον κατακόρυφος, ὅπως καὶ εἰς τὸ προηγούμενον παράδειγμα, ἢ δὲ ξ τῶν ἐξ. (76) παρέχει συγχρόνως καὶ τὴν ἐξίσωσιν τοῦ ἴχνους τῆς ἐπιφανείας κάμψεως ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου xz (πρβλ. Σχ. 14). 'Επειδὴ $\frac{\partial \zeta}{\partial x} = -\frac{\partial \xi}{\partial z}$ προκύ-

πτει καὶ πάλιν, ὅτι ἡ *τυχοῦσα εὐθεῖα κάθετος ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον παραμένει μετὰ τὴν παραμόρφωσιν εὐθεῖα, κάθετος ἐπὶ τὴν ἐπιφανείαν κάμψεως.*

Διὰ τῆς ἐπαλληλίας δύο ἐντατικῶν καταστάσεων τῆς μορφῆς (73), ὧν ἐπίπεδα παραμορφώσεως εἶναι τὰ xz καὶ yz , μὲ δύο ἄλλας ἐντατικὰς καταστάσεις τῆς μορφῆς (68), ὧν τὰ ἐπίπεδα παραμορφώσεως εἶναι λοξὰ ὡς πρὸς τὰ xz καὶ yz ἀλλὰ κάθετα ἐπ' ἄλληλα, δυνάμεθα νὰ παραγάγωμεν τὴν γενικωτάτην περίπτωσιν παραμορφώσεως εἰς στοιχεῖον $dx \cdot dy \cdot h$ πλακοειδοῦς σώματος, ἀφορτίστων κατὰ τὰς ἐπιφανείας αὐτοῦ $z = \pm h/2$. Εὐκόλως δύναται, βάσει τῶν ἀνωτέρω, ν' ἀποδειχθῇ, ὅτι ἐφ' ὅσον ἡ πλάξ εἶναι λεπτή, ἤτοι τὸ πάχος h αὐτῆς εἶναι μικρὸν ἐν σχέσει πρὸς τὰς διαστάσεις αὐτῆς x, y , ἡ παραμόρφωσις τοῦ στοιχείου εἶναι τοιαύτη, ὥστε πᾶσα εὐθεῖα κάθετος ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον νὰ παραμένῃ μετὰ τὴν παραμόρφωσιν εὐθεῖα κάθετος ἐπὶ τὴν ἐπιφανείαν κάμψεως. 'Εδόθη οὕτω ἡ θεωρητικὴ δικαιολογία τῆς ἐν § 4 διατυπωθείσης παραδοχῆς.

'Εὰν ἡ ἀνω ἐπιφάνεια τοῦ πλακοειδοῦς σώματος ὑποβάλλεται εἰς ὁμοιόμορφως κατανεμημένην φόρτισιν ἐντάσεως $p = -\sigma_z$, δύνανται καὶ πάλιν ν' ἀποδειχθῇ (19), ὅτι κατὰ τὴν παραμόρφωσιν τοῦ σώματος τούτου παραλλήλως τῶν ἐπιπέδων xz ἢ yz αἱ δημιουργούμεναι τάσεις σ_x καὶ τ_{xz} ἐπιτρέπεται νὰ παραμεληθοῦν ὡς πολὺ μικρὰ ἐναντι τῶν λοιπῶν, ἐφ' ὅσον τὸ πάχος τῆς πλακὸς h εἶναι μικρὸν. 'Επαληθεύεται δὲ ἐπὶ πλέον τότε τὸ διατυπωθὲν ἀνωτέρω διὰ τὴν ἀφορτίστων πλάκα συμπέρασμα, καθ' ὃ αἱ ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον κάθετοι μετατρέπονται εἰς καθέτους ἐπὶ τὴν ἐπιφανείαν κάμψεως.

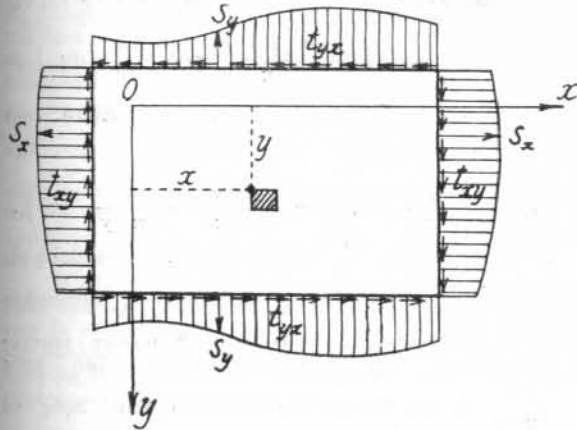
§ 7. *Ἡ διαφορικὴ ἐξίσωσις τῆς ἐπιφανείας κάμψεως λεπτῆς πλακὸς ἐντεινομένης ἐν τῷ μέσῳ ἐπιπέδῳ αὐτῆς καὶ καθέτως πρὸς αὐτό.* Ἡ ἐν § 4 εὐρεθεῖσα θεμελιώδης διαφορικὴ ἐξίσωσις (48) τῆς καμπτομένης λεπτῆς πλακὸς, ἰσχύει εἰς εἶδομεν μόνον διὰ τὴν περιπτώσιν, καθ' ἣν τὰ ἐπὶ τῆς πλακὸς ἐνεργοῦντα ἐξωτερικὰ φορτία εἶναι κάθετα ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον. Ἡ διερεύνησις ὁμοῦ τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως καθιστᾷ ἀναγκαίαν καὶ τὴν ἐξέτασιν τῆς περιπτώσεως φορτίσεως ὑπὸ συστήματος δυνάμεων συνεπιπέδου πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον. Θεωρήσωμεν κατὰ ταῦτα τὴν πλάκα ὑποβαλλομένην εἰς φόρτισιν $p = f(x, y)$ καθέτως πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον, ἐπὶ πλέον δὲ κατὰ τὸ περίγραμμα αὐτῆς εἰς ἐπίπεδον φόρτισιν s_x, s_y, t_x, t_y παραλλήλως πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον (Σχ. 15). Αἱ συνιστώσαι αὐταὶ s, t λογίζονται ὁμοιόμορφως κατανεμημένα, καθ' ὅλον τὸ πάχος τοῦ περιγράμματος, ἐξ αὐτῶν δὲ s_x καὶ s_y παριστοῦν τὰς ἀνά μονάδα ἐπιφανείας ἢ μήκους τοῦ συνοριακοῦ στοιχείου hdy καὶ hdx ἐνεργούσας ὀρθὰς συνιστώσας, ἐνῶ t_x, t_y παριστοῦν τὰς ἀντιστοίχους διαμητρικὰς συνιστώσας.

'Ἡ ἐπίπεδος φόρτισις s, t , θεωρουμένη ὡς μόνη ἐνεργοῦσα ἐπὶ τῆς πλακὸς, δημιουργεῖ ἐν αὐτῇ ἐντατικὴν κατάστασιν κατὰ μεγίστην προσέγγισιν ἐπίπεδον, ἤτοι τοιαύτην, ὥστε εἰς πᾶν σημεῖον τῆς πλακὸς αἱ καθέτοι πρὸς τὸ ἐπίπεδον xy ἐντατικαὶ παράμετροι νὰ μηδενίζονται. Ἡ προσέγγισις εἶναι τόσον μεγαλειτέρα, ὅσον ἡ πλάξ εἶναι λεπτοτέρα, διότι τότε πληροῦται εὐχερέστε-

(19) A. N a d a i : Elastische Platten, § 15, σελ. 51.

ρον ή υπόθεσις περί όμοιομόρφου κατανομής των συνιστωσών s, t καθ' όλον τό πάχος του περιγράμματος.

Καλέσωμεν σ', τ' τās παραμέτρους τής έντάσεως και ϵ', γ' τās χαρακτηριστικās τής παραμορφώσεως, τās



Σχ. 15

όφειλομένας εις τήν επίπεδον φόρτισην s, t . Θα είναι τότε, συμφώνως πρὸς τ' άνωτέρω $\sigma'_z = \tau'_{xz} = \tau'_{yz} = 0$, όμοίως $\gamma'_{xz} = \gamma'_{yz} = 0$ και λόγω των έξ. (32), (34)

$$\left. \begin{aligned} \epsilon'_x &= \frac{\partial \xi'}{\partial x} = \frac{1}{E} (\sigma'_x - \mu \sigma'_y) \\ \epsilon'_y &= \frac{\partial \eta'}{\partial y} = \frac{1}{E} (\sigma'_y - \mu \sigma'_x) \\ \gamma'_{xy} &= \frac{\partial \xi'}{\partial y} + \frac{\partial \eta'}{\partial x} = \frac{1}{G} \tau'_{xy} \end{aligned} \right\} \quad (77)$$

ένθα ξ', η' αί κατά τούς άξονας x, y συνιστώσαι των έλαστικών μετακινήσεων συνεπεία τής θεωρηθείσης επίπεδου φορτίσεως.

Όπως εις τήν επίπεδον παραμόρφωσην, ούτω και εις τήν περιπτώσιν τής επίπεδου έντάσεως παραλλήλως πρὸς τό επίπεδον xy , αί έντατικαί παράμετροι $\sigma'_x, \sigma'_y, \tau'_{xy}$ έκφράζονται, συναρτήσει τής έντατικῆς συναρτήσεως $F(x, y)$ του Airy, διά των σχέσεων (20)

$$\sigma'_x = \frac{\partial^2 F}{\partial y^2}, \quad \sigma'_y = \frac{\partial^2 F}{\partial x^2}, \quad \tau'_{xy} = -\frac{\partial^2 F}{\partial x \partial y} \quad (78)$$

ένθα $F(x, y)$ είναι συνάρτησις διααρμονική, ίκανοποιούσα δηλαδή τήν μερικὴν διαφορικὴν εξίσωσιν:

$$\frac{\partial^4 F}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 F}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 F}{\partial y^4} = \Delta \Delta F = 0 \quad (79)$$

Πάσα διααρμονική συνάρτησις δύναται άρα νά θεωρηθῆ και ὡς έντατικὴ συνάρτησις επίπεδου έντατικῆς καταστάσεως με έντατικās παραμέτρους τās των έξ. (78). Άντιστρόφως, ὁ ύπολογισμός των έντατικῶν παραμέτρων $\sigma'_x, \sigma'_y, \tau'_{xy}$ εκ των τιμῶν s, t , άνάγεται εις τήν προσαρμογήν τής λύσεως τής διαφορικῆς εξ. (79) εις τās συνοριακάς συνθήκας, ἤτοι τās γνωστάς συνοριακάς συνιστώσας s_x, s_y, t_{xy}, t_{yx} των έντατικῶν παραμέτρων (21). Χάρις εις τήν εισαγωγήν τής συναρτήσεως του Airy, ἡ άφστηρία τής επίλυσεως των προβλημάτων τής επίπεδου παραμορφώσεως και τής επίπεδου έντάσεως, παραμένει, ὡς βλέπομεν, κοινή δι' άμφοτέρας τās μορφάς ταύτας του επίπεδου προβλήματος. Ἡ έντατικὴ συνάρτησις $F(x, y)$ νοεῖται εν τοῖς κατωτέρω ὡς γνωστή.

Ζητήσωμεν ἤδη νά προσδιορίσωμεν τήν νέαν μορφήν τής διαφορικῆς εξίσωσεως τής επιφανείας κάμψεως τής πλακός, όταν, πλην των κατακορύφων εξωτερικῶν φορ-

τίων p , ενεργεῖ συνάμα και τό επίπεδον δυναμικόν σύστημα s, t . Πρὸς τοῦτο φαντασθώμεν τὰ δύο ταῦτα δυναμικά συστήματα ενεργούντα διαδοχικῶς και δι' πρῶτον τό επίπεδον σύστημα s, t , εἴτα δε επιπροσθηθένον τό σύστημα p (22). Τό επίπεδον σύστημα υποβάλλει ὡς εἶδομεν, τήν πλακά εις επίπεδον έντατικὴν κατάσταση, κατά τήν ὁποῖαν τό άξονικόν επίπεδον παραμένει, λόγω συμμετρίας, αναλλοίωτον. Κάμψιν του άξονικοῦ επιπέδου προκαλεῖ μόνον τό κατακόρυφον σύστημα p . Ἐπειδή ισχύει ἡ υπόθεσις, ὅτι αἱ τεταγμένα w τής επιφανείας κάμψεως είναι λίαν μικρά, ὄχι μόνον εν σχέσει πρὸς τās διαστάσεις τής πλακός εν τῷ επιπέδῳ xy , αλλά και ὡς πρὸς τό πάχος h αὐτῆς (βλ. § 4), δυνάμεθα νά δεχθῶμεν τās συνεπεία του επιπέδου συστήματος εξωτερικῶν δυνάμεων άναπτυσσομένας έντατικās παραμέτρους σ', τ' και χαρακτηριστικās τής παραμορφώσεως ϵ', γ' ὡς άμεταβλήτους κατά τήν επιτέλεσιν τής κάμψεως τής πλακός. Αἱ εις τυχόν σημείον (x, y) , ανά μονάδα μήκους των έδρῶν $h dy, h dx$ άναπτυσσόμεναι ὄρθαι δυνάμεις n_x, n_y και ἡ διατμητικὴ δύναμις n_{xy} , θα δίδονται ὑπὸ των σχέσεων

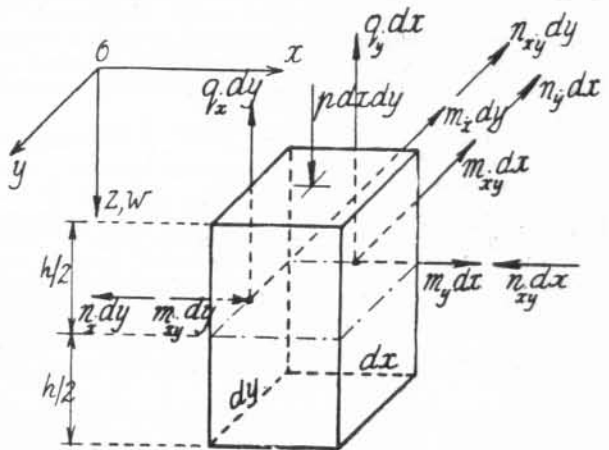
$$n_x = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma'_x dz = \sigma'_z \cdot h, \quad n_y = \sigma'_y \cdot h, \quad n_{xy} = \tau'_{xy} \cdot h \quad (80)$$

αἱ δε τιμαί αὐτῶν θα παραμένουν, κατά τὰ άνωτέρω, άμεταβλήτοι κατά τήν διάρκειαν τής κάμψεως τής πλακός.

Ἐπὸ τās άνωτέρω προϋποθέσεις, αἱ τελικαί τιμαί σ, τ των έντατικῶν παραμέτρων και ϵ, γ των χαρακτηριστικῶν τής παραμορφώσεως εις τι σημείον (x, y, z) τής πλακός δύναται νά γραφοῦν

$$\left. \begin{aligned} \sigma &= \sigma' + \sigma'', \quad \tau = \tau' + \tau'' \\ \epsilon &= \epsilon' + \epsilon'', \quad \gamma = \gamma' + \gamma'' \end{aligned} \right\} \quad (81)$$

ὅπου $\sigma'', \tau'', \epsilon'', \gamma''$ παριστοῦν τὰ αντίστοιχα μεγέθη, τῶ ὀφειλόμενα εις τήν κύρτωσιν του μέσου επιπέδου και τήν κάμψιν τής πλακός, προσερχόμενα εκ του δυναμικοῦ



Σχ. 16

συστήματος p . Αἱ παράλληλοι πρὸς τό μέσον επίπεδον συνιστώσαι των τάσεων $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ άποτελούνται εκ των συνιστωσῶν $\sigma'_x, \sigma'_y, \tau'_{xy}$ και των σ'', τ'' .

Ἄντι των τελευταίων τούτων εισάγομεν, ὡς εν § 4 εἶδομεν, τās ανά μονάδα μήκους των αντίστοιχων έδρῶν άνηγμένας ροπās κάμψεως m_x, m_y και τήν ροπὴν στρεφῆς n_{xy} , διδομένας ὑπὸ των έξ. (43).

Ἐπὶ των έδρῶν του πρισματικοῦ στοιχείου $dx \cdot dy \cdot h$ ενεργοῦν έπομένως αἱ εξῆς δυνάμεις (Σχ. 16): Ἐπὶ τής

(20) Βλ. ύποσημ. (18)

(21) Α. υ. Ι. F ö r r i : Drang u. Zwaug, § 39-57. Ἐπίσης Ε. Κοκκίνοπουλόυ: Σύμμορφος άπεικόνισις επιπέδων έντατικῶν καταστάσεων «Τεχνικά Χρονικά» 1941, Τ. 237-238.

(22) Τήν δυνατότητα τής τοιαύτης διαδοχικῆς ἐπιβολῆς των εξωτερικῶν φορτίων παρέχει ἡ άρχὴ τής ἐπαλληλίας (βλ. Ν. Κιτωκῆ, Στατικὴ Ι. § 44).

έδρας dy · ή ή όρθή δύναμις $n_x \cdot dy$ και ή διατμητική $n_{xy} \cdot dy$, επίσης ή καμπτική ροπή $m_x \cdot dy$, ή ροπή συστροφής $m_{xy} \cdot dy$, τέλος ή κάθετος πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον τέμνουσα δύναμις $q_x \cdot dy$. Ἐπὶ τῆς ἔδρας dx · ή ἐνεργοῦν αἱ $n_y \cdot dx$, $n_{xy} \cdot dx$, $m_y \cdot dx$, $m_{xy} \cdot dx$, τέλος ή κάθετος πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον τέμνουσα δύναμις $q_y \cdot dx$. Αἱ q_x , q_y παρέχονται ὑπὸ τῶν ἐξ. (47). Ἐπὶ τῆς συνοριακῆς ἔδρας $dx \cdot dy$ ἐφαρμόζεται τὸ ἐξωτερικὸν φορτίον $p \cdot dx \cdot dy$. Αἱ θετικαὶ κατευθύνσεις τῶν ἀνωτέρω μεγεθῶν σημειοῦνται εἰς τὸ Σχ. 16, ἐν ὁμοφωνία πρὸς τὰς παραδοχὰς τῆς § 4.

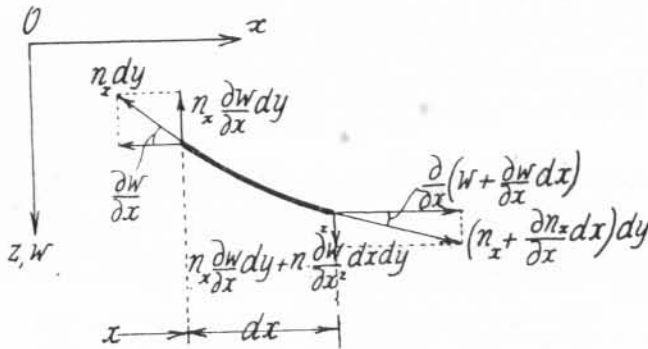
Κατὰ τὴν διατύπωσιν τῆς συνθήκης ἰσορροπίας ὅλων τῶν ἐπὶ τοῦ πρίσματος $dx \cdot dy$ · ή ἐνεργουσῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων, τῶν καθέτων ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον, δεόν νά

$n_{xy} \cdot dx$ ἐπὶ τῆς ἔδρας y (Σχ. 18 α, β, γ) κλίνει ὑπὸ γωνίαν $\frac{\partial w}{\partial x}$ και ἔχει κατακόρυφον συνιστώσαν $n_{xy} \cdot \frac{\partial w}{\partial x} dx$,

ή δὲ τέμνουσα δύναμις $(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} dy) dx$ ἐπὶ τῆς ἔδρας $y + dy$ ἔχει κλίσιν $\frac{\partial}{\partial x} (w + \frac{\partial w}{\partial y} dy) = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dy$ και κατακόρυφον συνιστώσαν ἴσην πρὸς

$$(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} dy) dx \left(\frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dy \right).$$

Ἐάν παραλειφθῆ, ὡς προηγουμένως, ή μεταβολή τῆς n_{xy} $(\frac{\partial n_{xy}}{\partial y} = 0)$, ή ὀλική κατακόρυφος συνιστώσα τῶν ἐπὶ τῶν ἔδρων y και $y + dy$ ἐνεργουσῶν τεμνουσῶν δυνάμεων $n_{xy} \cdot dx$ καθίσταται ἴση πρὸς $n_{xy} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dx \cdot dy$, θετική ὅταν κατευθύνεται πρὸς τὰ κάτω. Ἐντελῶς ἀναλόγως εὐρίσκομεν τὴν ὀλικὴν κατα-



Σχ. 17

ληφθῆ ὑπ' ὄψιν, ὅτι πλὴν τῶν δυνάμεων $q_x \cdot dy$, $q_y \cdot dx$, $p \cdot dx \cdot dy$, ἔχουν κατακόρυφους συνιστώσας και αἱ δυνάμεις $n_x \cdot dy$, $n_y \cdot dx$, $n_{xy} \cdot dy$, $n_{xy} \cdot dx$, παρουσιαζόμενες λόγω τῆς κάμψεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου. Οὕτω ή ὀρθή δύναμις $n_x \cdot dy$, ἐνεργοῦσα ἐπὶ τῆς ἔδρας x , κλίνει ὑπὸ γωνίαν

$\frac{\partial w}{\partial x}$ και ἔχει κατακόρυφον συνιστώσαν $n_x \cdot \frac{\partial w}{\partial x} dy$ (Σχ. 17), ἐνῶ ἐπὶ τῆς ἔδρας $x + dx$ ἐνεργεῖ ὀρθή δύναμις $(n_x + \frac{\partial n_x}{\partial x} dx) dy$ κλίνουσα ὑπὸ γωνίαν $\frac{\partial}{\partial x} (w + \frac{\partial w}{\partial x} dx) = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} dx$, ὁπότε ή κατακόρυφος αὐτῆς συνιστώσα θά εἶναι ἴση πρὸς

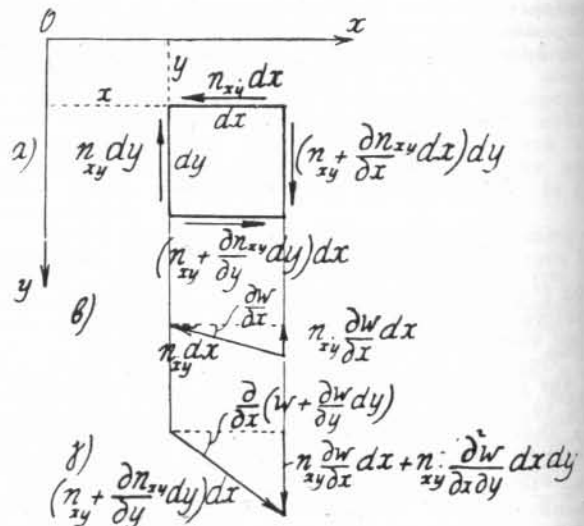
$$(n_x + \frac{\partial n_x}{\partial x} dx) dy \left(\frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} dx \right).$$

Παραλειπομένου τοῦ ὄρου $\frac{\partial n_x}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial x} dx \cdot dy$ και διαγραφομένου τοῦ ἀπειροστοῦ ἀνωτέρας τάξεως, ή, ὅπερ τὸ αὐτό, παραλειπομένης τῆς μεταβολῆς τῆς n_x $(\frac{\partial n_x}{\partial x} = 0)$

—τῆς παραλείψεως ταύτης ἰσχυοῦσης κατὰ προσέγγισιν ὁσάκις n_x εἶναι ἐλαφρῶς μεταβλητὸν και ἐφαρμοζομένης χάριν ἀπλουστεύσεως ἀκόμη και ὅταν εἶναι αἰσθητῶς μεταβλητὴ ή ὀρθή δύναμις n_x — ή ὀλική κατακόρυφος συνιστώσα τῶν ἐπὶ τῶν ἔδρων x και $x + dx$ ἐνεργουσῶν ὀρθῶν δυνάμεων $n_x \cdot dy$ γίνεται ἴση πρὸς $n_x \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} dx \cdot dy$, θετική ὅταν κατευθύνεται πρὸς τὰ κάτω.

Ἐομοίως ἀποδεικνύεται, ὅτι ή ὀλική κατακόρυφος συνιστώσα τῶν ἐπὶ τῶν ἔδρων y και $y + dy$ ἐνεργουσῶν ὀρθῶν δυνάμεων $n_y \cdot dx$ ἰσοῦται πρὸς $n_y \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} dx \cdot dy$, ἐφ'

ὅσον παραλείπεται ή μεταβολή τῆς n_y $(\frac{\partial n_y}{\partial y} = 0)$. Ἡ συνιστώσα αὕτη λογίζεται και πάλιν θετική, ὅταν κατευθύνεται πρὸς τὰ κάτω. Ἐξ ἄλλου ή τέμνουσα δύναμις



Σχ. 18

κόρυφον συνιστώσαν τῶν ἐπὶ τῶν ἔδρων x , $x + dx$ ἐνεργουσῶν τεμνουσῶν δυνάμεων $n_{xy} \cdot dy$, ὡσαύτως ἴση πρὸς $n_{xy} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dx \cdot dy$. Διὰ τὴν ἰσορροπίαν δεόν τὸ ἀλγεβρικὸν ἄθροισμα τῶν κατακόρυφων συνιστωσῶν νά ἰσοῦται πρὸς μηδέν, ήτοι

$$n_x \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} dx \cdot dy + n_y \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} dx \cdot dy + 2n_{xy} \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dx \cdot dy + p \cdot dx \cdot dy + \frac{\partial q_x}{\partial x} dx \cdot dy + \frac{\partial q_y}{\partial y} dx \cdot dy = 0$$

και ἀντικαθιστώντες τὸ ἄθροισμα $\frac{\partial q_x}{\partial x} + \frac{\partial q_y}{\partial y}$ διὰ τοῦ ἴσου του $-N \cdot \Delta w$ συμφώνως πρὸς ἐξ. (47), καταλήγομεν εἰς τὴν ἔκφρασιν

$$N \cdot \Delta w = n_x \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + n_y \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + 2n_{xy} \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} + p \quad (82)$$

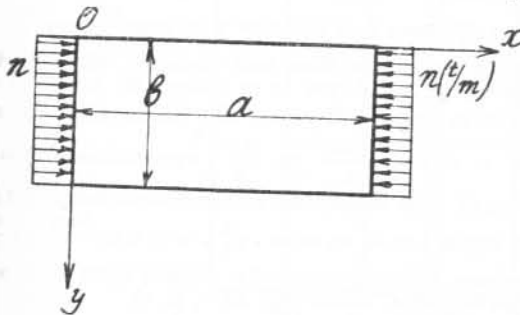
ήτις παριστᾷ τὴν μερικὴν διαφορικὴν ἐξίσωσιν τῆς τετα-

γμένης τής επιφανείας κάμψως και άποτελει την άφε-
τηρίαν τής θεωρητικής διερευνησεως του προβλήματος
της πλακός διά περίπτωσιν, καθ' ήν αυτη έντεινεται Ισχυ-
ρώς έν τῷ μέσῳ αὐτῆς επίπεδῳ και καθέτως πρὸς αὐτὸ
ὑπὸ φορτίου p . Ἰσχύει, ἐφ' ὅσον τὰ βέλη w θεωρηθοῦν
ὡς άπειρώς μικρά έν σχέσει πρὸς τὸ πάχος τῆς πλακός,
και δέον νά ἐφαρμόζεται δασάκις αἱ άνηγμένα δυνάμεις
 n_x, n_y, n_{xy} εἶναι αἰσθητῶς μεγαλείτεροι τῶν τεμνουσῶν
δυνάμεων q_x, q_y . Πράγματι εἰς τὴν ἐξ. (82) αἱ δυνάμεις
 n_x, n_y, n_{xy} εἰσέρχονται πολλαπλασιασμένοι επί τὰ μι-
κρά μεγέθη $\frac{\partial^2 w}{\partial x^2}, \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}, \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}$ και ἐπομένως ἡ ἐ-

πίδρασις του ἐπιπέδου ἐξωτερικοῦ δυναμικοῦ συστήματος
ἐπί τῆς κάμψως τῆς πλακός τότε μόνον θά εἶναι ὑπο-
λογισμος, ὅταν n_x, n_y, n_{xy} εἶναι τάξεις μεγέθους ά-
νωτέρας ἢ αἱ q_x, q_y .

Ἡ ἐξ. (82) χρησιμεύει ὡσαύτως διά τὸν ὑπολογι-
σμόν του κρίσιμον φορτίου ὑβώσεως πλακῶν θλιβομέ-
νων έν τῷ άξονικῷ ἐπιπέδῳ των, ὡς θά ἴδωμεν εἰς
τάς ἀκολουθούσας § 8 και 9. Αἱ δυνάμεις n_x, n_y, n_{xy}
ὁμοῦ με τὴν p , δέον νά θεωρηθοῦν τότε ὡς γνωσταὶ
συναρτήσεις τῶν συντεταγμένων x, y .

§ 8. Ὑβῶσις ὀρθογωνικῆς πλακός ὑποβαλλομένης
εἰς ὁμοιόμορφον θλίψιν $n_x = -n$. Ἡ στήριξις τῆς
πλακός εἶναι γύρωθεν ἀρθρωτή. Θεωρήσωμεν λεπτήν
ὀρθογωνικὴν πλάκα, μήκους a , πλάτους b , πάχους h , ά-
ναφερομένην εἰς δεξιόστροφον σύστημα συντεταγμένων



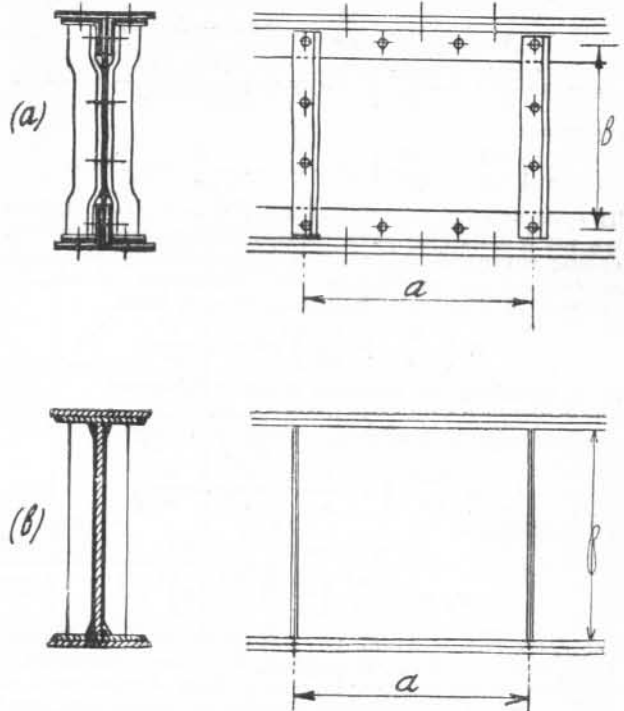
Σχ. 19

xyz , με τὸ ἐπίπεδον xy συμπίπτει μετὰ του μέσου ἐπι-
πέδου τῆς πλακός (Σχ. 19), ὑποβαλλομένην κατά μήκος
τῶν ἐδρῶν $x=0, x=a$ του περιγράμματος και παραλλή-
λως πρὸς τον άξονα x εἰς ὁμοιόμορφον θλίψιν, έντάσεως
 p ανά μονάδα μήκους τῶν άνωτέρων ἐδρῶν. Ἡ στήριξις
τῆς πλακός, καθ' ὅλον τὸ περίγραμμα αὐτῆς, θεωρεῖται
ἀρθρωτή, ὁπότε κατά τὰ ἐκτεθέντα εἰς § 5 ὡς συνορια-
καὶ συνθήκαι Ισχύουν αἱ του Navier, δίδόμεναι ὑπὸ τῶν
ἐξ. (62'), ἤτοι $w=0, \Delta w=0$.

Ζητεῖται νά προσδιορισθῇ τὸ κρίσιμον φορτίον ὑ-
βώσεως n_k και νά διερευνηθῇ ἡ μορφή τῆς επιφανείας
ὑβώσεως τῆς οὕτω φορτιζομένης πλακός. Τὸ πρόβλημα
τοῦτο ἀπαντᾶται πολλάκις έν τῇ πράξει, ὅταν ζητητῆται
νά προσδιορισθῇ τὸ πάχος του κορμοῦ ὁμοιομόρφως θλι-
βομένης δοκοῦ, συνθέτου διατομῆς δι' ἠλώσεως ἢ συγ-
κολλητῆς οὕτως, ὥστε ν' ἀποτρέπεται ὁ κίνδυνος ὑβώ-
σεως του κορμοῦ (Σχ. 20 α, β), ἢ ἀντιστρόφως ζητεῖται ἡ
ἀπόστασις a μεταξὺ τῶν ἐλασμάτων ἀκαμψίας, ὅταν τὸ
πάχος h του κορμοῦ εἶναι ὠρισμένον. Τὸ πλάτος b εἰς
τὴν περίπτωσιν διατομῆς δι' ἠλώσεως, λαμβάνεται ἴσον
πρὸς τὴν ἀπόστασιν τῶν γραμμῶν ἠλώσεως τῶν πελμά-
των ἐπί του κορμοῦ (Σχ. 20 α), εἰς τὴν περίπτωσιν δὲ
διατομῆς συγκολλητῆς ἴσον πρὸς τὸ ὕψος του κορμοῦ
(Σχ. 20 β). Εἶναι φανερόν, ὅτι ἡ δημιουργουμένη εἰς τὴν
πλάκα, συνεπεία τῆς ὁμοιομόρφου θλίψεως p , έντατικὴ
κατάστασις, θά εἶναι μονοαξονικὴ, θά Ισχύη δὲ διά πᾶν
σημεῖον τῆς πλακός $n_x = -n, p = n_y = n_{xy} = 0$. Ἡ
ἐξ. (82) λαμβάνει οὕτω τὴν μορφήν

$$N \cdot \Delta w + n \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0. \quad (83)$$

Τὸ γεωμετρικὸν σχῆμα, ἡ φόρτισις και ἡ στήριξις
τῆς πλακός έν Σχ. 19 παρουσιάζουν πολλήν ἀναλογίαν
πρὸς τὰ δεδομένα του Σχ. 1, § 2, ἔνθα ἐπραγματεύθη-



Σχ. 20

μεν τὴν περίπτωσιν λυγισμοῦ τῆς εὐθυγράμμου ἀμφιαρ-
θρωτῆς ράβδου. Ὅπως ἐκεῖ ἐλήφθησαν αἱ τεταγμένα
τῆς δυνατῆς γραμμῆς λυγισμοῦ τῆς ράβδου, μεταβαλλόμε-
ναι κατά νόμον ἡμιτονοειδῆ συμφῶνως πρὸς ἐξ. (12),
οὕτω και διά τὴν προκειμένην περίπτωσιν τῆς πλακός
δυνάμεθα νά δεχθῶμεν τὰς τεταγμένας τῆς δυνατῆς ἐπι-
φανείας ὑβώσεως παρεχομένας ὑπὸ τῆς ἐξισώσεως (83)

$$w = Y \cdot \eta \mu \frac{i\pi x}{a} \quad (i = 1, 2, 3, \dots) \quad (84)$$

ἔπου $Y = f(y)$ συνάρτησις τῆς y , εἰκονίζουσα τὸν νό-
μον τῆς ὑβώσεως κατά τὴν έννοιαν του άξονος y , έν
ἐξαρτήσῃ ἀπὸ τὸν τρόπον στηρίξεως τῶν συνόρων $y=0, y=b$.
Ἡ τομὴ τῆς επιφανείας ὑβώσεως (84) ὑπὸ ἐπιπέ-
δου $y=σταθ.$ διήκει κατά ταῦτα κυματοειδῶς, με άρι-
θμὸν ὑβῶν ἐξαριθμῶμενον ἐκ του άριθμοῦ $i = 1, 2, 3, \dots$

Ἐπειδὴ ἡ στήριξις τῶν ἐδρῶν $y=0, y=b$ ἐθεωρηθῆ
ἐπίσης ἀρθρωτή, εἶναι εὐλογον ἡ συνάρτησις Y νά λη-
φθῇ παρεμφερῆς πρὸς τὴν $\eta \mu \frac{i\pi x}{a}$ ἤτοι νά τεθῇ $Y =$

$$= c \eta \mu \frac{\kappa \pi y}{b}, \quad \text{ὁπότε τελικῶς θά ἔχωμεν}$$

$$w = c \eta \mu \frac{i\pi x}{a} \cdot \eta \mu \frac{\kappa \pi y}{b} \quad (i, \kappa = 1, 2, 3, \dots) \quad (85)$$

ἔνθα $c = σταθερά$. Αἱ τομαὶ τῆς επιφανείας (85) ὑπὸ
ἐπιπέδων $x=σταθ., y=σταθ.$ εἶναι ἐπομένως καμπύλαι
ἡμιτονοειδεῖς, δηλαδὴ καμπύλαι παρουσιάζουσαι εἰς τὰς
θέσεις τῆς ἀρθρωτῆς στηρίξεως σημεῖον καμπῆς, ὡς εἶ-
ναι ἀναγκαῖον.

Ἡ ἐξ. (85) ἱκανοποιεῖ τὰς συνοριακάς συνθήκας.
Πράγματι εἶναι διά $x=0, x=a, y=0, y=b: w=0$, ἔνῳ

$$\Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = -c \eta \mu \frac{i\pi x}{a} : \eta \mu \frac{\kappa \pi y}{b} \left(i^2 \pi^2 + \kappa^2 \pi^2 \right) = -w \cdot \left(\frac{i^2 \pi^2}{a^2} + \frac{\kappa^2 \pi^2}{b^2} \right)$$

(83) H. Reissner: Über die Knickfestigkeit ebener Bleche. Zentralblatt der Bauverwaltung 1909, σελ. 93.

μηδενίζεται ώσαύτως κατά μήκος του συνόρου, αφού ἐπ' αὐτοῦ εἶναι $w = 0$.

Εἰσάγοντες τὴν ἐξ. (85) εἰς τὴν διαφορικήν ἐξ. (83) καὶ παρατηροῦντες ὅτι

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -w \cdot \frac{i^2 \pi^2}{a^2}, \quad \Delta \Delta w = \Delta(\Delta w) = -\left(\frac{i^2 \pi^2}{a^2} + \frac{\kappa^2 \pi^2}{b^2}\right) \cdot \Delta w = +\left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2}\right) \cdot \pi^4 \cdot w$$

εὐρίσκομεν

$$N \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2}\right) \pi^4 \cdot w - n \frac{i^2}{a^2} \pi^2 w = 0$$

Ἡ ἐξίσωσις αὕτη ἐπαληθεύεται διὰ $w = 0$, ὅπερ σημαίνει, ὅτι ἡ πλάξ παραμένει ἐπίπεδος. Παραμελουμένης τῆς λύσεως ταύτης, ὡς μὴ παρουσιαζούσης ἐνδιαφέρον τι, ἀπομένει διὰ τὴν περίπτωσιν τῆς ὑβουμένης πλακός, δι' ἣν δέον νὰ εἶναι $w = \text{ἀπροσδιόριστον}$, ἡ λύσις

$$N \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2}\right) \pi^2 = n \frac{i^2}{a^2}$$

ἐξ ἧς προκύπτει τὸ κρίσιμον φορτίον ὑβώσεως

$$n_{\kappa} = N \pi^2 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2}\right) \cdot \frac{a^2}{i^2} = \frac{N \pi^2}{b^2} \left(i \frac{b}{a} + \frac{\kappa^2}{i} \cdot \frac{a}{b}\right)^2$$

ἢ ἐὰν θέσωμεν

$$\alpha : b = \rho \quad (86)$$

$$n_{\kappa} = \frac{N \pi^2}{b^2} \left(\frac{i}{\rho} + \frac{\kappa^2}{i} \rho\right)^2 \quad (87)$$

Ἐξ ὄλων τῶν τιμῶν n_{κ} τῶν διδομένων ὑπὸ τῆς ἐξ. (87) διὰ $i, \kappa = 1, 2, 3, \dots$ ἐνδιαφέρει, ὡς εἶναι εὐνόητον, ἡ ἐλάχιστη. Πρὸς παραγωγὴν ταύτης δέον ὅπωςδήποτε νὰ εἶναι $\kappa = 1$, νὰ σχηματίζεται δηλαδὴ εἰς μόνον ὕβος κατὰ τὴν διεύθυνσιν τοῦ ἄξονος y . Μὲ $\kappa = 1$ ἡ ἐξ. (87) γίνεται

$$n_{\kappa} = \frac{N \pi^2}{b^2} \left(\frac{i}{\rho} + \frac{\rho}{i}\right)^2 \quad (87')$$

ἢ δὲ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως

$$\sigma_{\kappa} = \frac{n_{\kappa}}{h} = \frac{N \pi^2}{b^2 h} \left(\frac{i}{\rho} + \frac{\rho}{i}\right)^2 = \frac{\pi^2 h^2 E}{12 b^2 (1-\mu^2)} \left(\frac{i}{\rho} + \frac{\rho}{i}\right)^2$$

ἐνθα ὁ συντελεστὴς ἀναμψίας N ἀντικατεστάθη ὑπὸ τοῦ ἴσου του $\frac{E}{1-\mu^2} \cdot \frac{h^3}{12}$, συμφώνως πρὸς ἐξ. (42). Ἐὰν παραστήσωμεν

$$\varphi = \frac{i}{\rho} + \frac{\rho}{i} \quad (88)$$

παρατηροῦμεν, ὅτι ἡ ἐλάχιστη κρίσιμος τάσις ὑβώσεως $\text{min} \sigma_{\kappa}$ παράγεται δι' ἐκείνην τὴν τιμὴν i/ρ δι' ἣν $\frac{\partial \varphi}{\partial (i/\rho)} = 0$, ἥτοι διὰ $i/\rho = 1$, ὁπότε

$$\text{min} \sigma_{\kappa} = \frac{\pi^2 h^2 E}{3 b^2 (1-\mu^2)} = 4 \sigma_e \quad (89)$$

ἐνθα

$$\sigma_e = \frac{\pi^2 h^2 E}{12 b^2 (1-\mu^2)} = \frac{N \pi^2}{b^2 h} \quad (90)$$

ἢ κατὰ Euler κρίσιμος τάσις λυγισμοῦ ἰδεατῆς ράβδου μήκους b , πλάτους διατομῆς ἴσου πρὸς τὴν μονάδα καὶ ὕψους διατομῆς h , ἐξ ὕλικου μὲ μέτρον ἐλαστικότητος $E : (1-\mu^2)$ (ἀντὶ E), ὡς προκύπτει ἀμέσως ἐκ τῆς ἐξ. (16) τῆς § 2 τῆς ἐκφραζούσης τὸν τύπον τοῦ Euler διὰ θλιβομένην ἀμφιαρθρωτὴν ράβδον, ἐὰν ἐκεῖ θέσωμεν $l = b, J = 1 \cdot \frac{h^3}{12}$, $E : (1-\mu^2)$ ἀντὶ E καὶ διαιρέσωμεν διὰ τοῦ ἐμβαδοῦ τῆς διατομῆς τῆς ἰδεατῆς ράβδου $F = 1 \cdot h$.

Διὰ χαλυβδίνην πλάκα, μὲ $\mu = 0,3$, $E = 2100 \text{ t/cm}^2$ λαμβάνομεν

$$\sigma_e = 1898 \left(\frac{h}{b}\right)^2 \quad (\text{t/cm}^2) \quad (91)$$

Ἡ ἐξ. (89) προέκυψεν διὰ $i = \rho$. Ἄλλ' εἶναι $i = 1, 2, 3, \dots$ ἀκέραιος ἀριθμὸς, ἐνῶ ὁ λόγος ρ τῶν πλευρῶν τῆς ὀρθογωνικῆς πλακός δύναται νὰ εἶναι τυχῶν δεκαδικὸς ἀριθμὸς. Ἄρα ἡ ἐλάχιστη κρίσιμος τάσις ὑβώσεως $\text{min} \sigma_{\kappa}$ τῆς ἐξ. (89), τότε μόνον δύναται νὰ παραχθῇ, ὅταν ὁ λόγος ρ εἶναι ὡσαύτως ἀριθμὸς ἀκέραιος. Διὰ τυχόντα μὴ ἀκέραιον ρ δέον ν' ἀναζητηθῇ τὸ ἐλάχιστον τῆς παραστάσεως φ (ἐξ. 88), ὅταν i λαμβάνη διαδοχικῶς τὰς τιμὰς 1, 2, 3, ... ἐνῶ ρ μεταβάλλεται συνεχῶς ἀπὸ τοῦ μηδενὸς καὶ ἄνω.

Πρὸς τοῦτο χαράσσομεν ἀπὸ ὀρθογωνίου συστήματος συντεταγμένων ρ, φ (Σχ. 21) τὰς καμπύλας

$$\varphi_1 = \frac{1}{\rho} + \rho, \quad \varphi_2 = \frac{2}{\rho} + \frac{\rho}{2}, \quad \varphi_3 = \frac{3}{\rho} + \frac{\rho}{3},$$

$$\varphi_4 = \frac{4}{\rho} + \frac{\rho}{4} \dots \dots \text{ἀντιστοίχως διὰ } i = 1, 2, 3, 4, \dots$$

καὶ ἐκ τῆς ομάδος τῶν καμπυλῶν τούτων ἐκλεγομεν ὡς ἰσχύοντα, μόνον τὰ τμήματα μὲ ἐλάχιστην τεταγμένην, διακρινόμενα εἰς Σχ. 21 διὰ συνεχῆ γραμμῆς. Αἱ καμπύλας φ_i παρουσιάζουν ὅλαι κοινὸν ἐλάχιστον διὰ $\rho = i$, ἴσον πρὸς $\text{min} \varphi = 2$. Εὐκόλως διαπιστοῦται, ὅτι τὸ σημεῖον τομῆς τῶν φ_1 καὶ φ_2 ἔχει τετμημένην $\rho_{1,2} = \sqrt{2} \approx 1,41$, τὸ τῶν φ_2 καὶ φ_3 τετμημένην $\rho_{2,3} = \sqrt{6} \approx 2,45$

καὶ περαιτέρω ὅτι $\rho_{3,4} = \sqrt{12} \approx 3,46$, $\rho_{4,5} = \sqrt{20} \approx 4,47$, $\rho_{5,6} = \sqrt{30} \approx 5,47 \dots$ Συμπεραίνομεν, ὅτι διὰ λόγον $\rho = 0 -$

$-1,41$ ἰσχύει $i = 1$ καὶ $\sigma_{\kappa} = \sigma_e \cdot \varphi_1^2$, ἐνῶ συνάμα ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως ἔχει ἐξίσωσιν $w = c \eta_{\mu} \frac{\pi x}{a} \eta_{\mu} \frac{\pi y}{b}$ καὶ

σχηματίζει ἓνα μόνον ὕβον καθ' ἐκάστην τῶν διευθύνσεων x καὶ y . Διὰ λόγον $\rho = 1,41 - 2,45$ ἰσχύει $i = 2$ καὶ $\sigma_{\kappa} = \sigma_e \cdot \varphi_2^2$, ἡ ἐξίσωσις τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως

ἔσεται $w = c \eta_{\mu} \frac{2 \pi x}{a} \eta_{\mu} \frac{\pi y}{b}$, σχηματίζουσα δύο ὕβους κατὰ τὴν διεύθυνσιν x . Περαιτέρω, διὰ $\rho = 2,45 -$

$-3,46$ ἰσχύει $i = 3$, $\sigma_{\kappa} = \sigma_e \cdot \varphi_3^2$, $w = c \eta_{\mu} \frac{3 \pi x}{a} \eta_{\mu} \frac{\pi y}{b}$, ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως σχηματίζει δηλαδὴ τρεῖς ὕβους κατὰ τὴν διεύθυνσιν x , κ.ο.κ. (Σχ. 22 α, β, γ).

Γενικῶς δυναθεῖα νὰ γραψωμεν

$$\sigma_{\kappa} = \sigma_e \cdot \varphi_i^2 \quad (92)$$

ὅπου φ_i ἡ τιμὴ τῆς παραμέτρου φ διὰ τὴν τιμὴν τοῦ i τοιαύτην, ὥστε ἡ φ νὰ καθίσταται ἐλάχιστη ἐντὸς τῆς δοθείσης περιοχῆς μεταβολῆς τοῦ λόγου ρ . Ἐὰν ν παριστῇ τὸν συντελεστὴν ἀσφαλείας θὰ ἔχωμεν, ἐκ τῆς ἐξ. (92).

$\sigma_{\theta, \text{ἐπιτρ.}} = \frac{\sigma_{\kappa}}{\nu} = \frac{\sigma_e}{\nu} \varphi_i^2 \quad (92')$

Ἐνταῦθα παριστῇ $\sigma_{\theta, \text{ἐπιτρ.}}$ τὴν μεγίστην ἐπιτρεπομένην τάσιν θλίψεως $\frac{\pi}{h}$ ἐπὶ τῶν συνοριακῶν ἐδρῶν $x = 0, x = a$ πρὸς ἐξασφάλισιν τῆς πλακός ἀπὸ τοῦ κινδύνου ὑβώσεως.

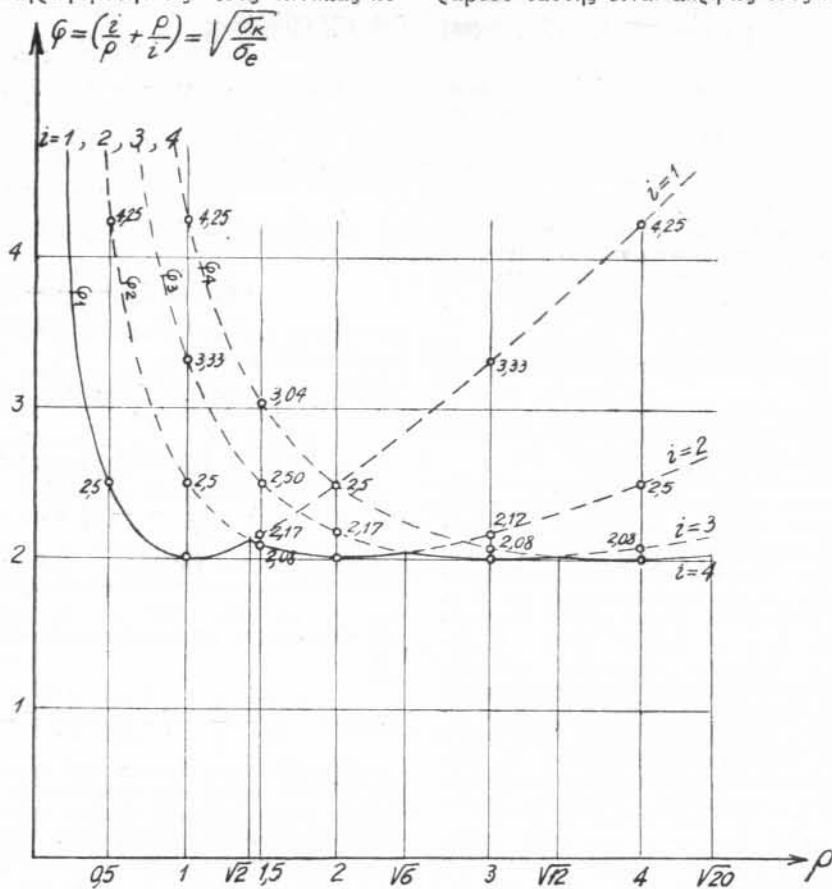
Ἐκ τοῦ Σχ. 21 βλέπομεν ὅτι διὰ $\rho > 1$ δυνάμεθα κατ' ἀνεκτὴν προσέγγισιν, τόσον μεγαλειτέραν ὅσῳ ὁ λόγος ρ εἶναι μεγαλιτέρος, νὰ θέσωμεν $\varphi_i = 2$, ἀνεξάρτητον τῶν i καὶ ρ . Τὸ μέγιστον διαπραττόμενον σφάλμα ἀντιστοιχεῖ εἰς τιμὴν $\rho = \sqrt{2}$, ὁπότε $\varphi_1 = \frac{1}{\sqrt{2}} + \sqrt{2} =$

$= \varphi_2 = \frac{3}{\sqrt{2}}$, καὶ θὰ εἶναι ἴσον πρὸς $\frac{(3/\sqrt{2})^2 - 2^2}{2^2} \times 100 = 12,5\%$. Διὰ $\rho > 1$ ὑπολογίζομεν ἄρα ἐν τῇ πράξει μὲ $\varphi = 2$, ὁπότε $\sigma_{\kappa} = 4 \sigma_e$ (πρβλ. ἐξ. (89)) καὶ $\sigma_{\theta, \text{ἐπιτρ.}} = \frac{4 \sigma_e}{\nu}$.

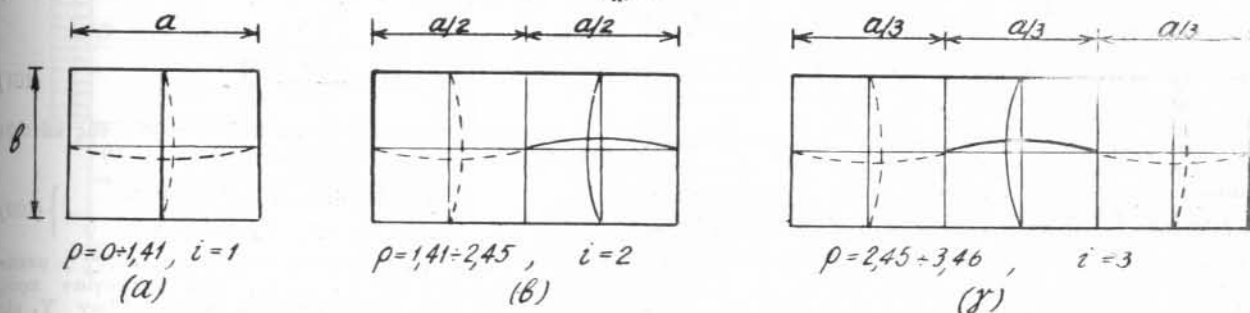
Ἦλοι οἱ ἀνωτέρω ἐξαχθέντες τύποι προϋποθέτουν τὴν ἰσχύν τοῦ νόμου τοῦ Hooke, περὶ ἀναλογίας τάσεων καὶ παραμορφώσεων, ἀφοῦ καὶ ἡ ἐξ. (83), ἐξ ἧς οὗτοι ἐπήγασαν, ἐβασίσθη εἰς τὴν ἰσχύν τοῦ νόμου τούτου. Οἱ τύποι (89), (92) ἰσχύουν ἐπομένως διὰ τὴν ἐλαστικὴν πε-

ριοχήν, όταν δηλαδή η κρίσιμος τάσις ύβώσεως σκ παραμμένη μικροτέρα, ή τό πολύ γίνεται ίση πρός τό δριον ανάλογιάς σα του ύλικου, έξ ού ή πλάξ. Διά χάλυβα είναι σα = 1800 έως 2300 Kg/cm². Ως μέσην τιμήν της σα εκλέγομεν τήν αναγραφομένην εις τούς πίνακας λυ-

Θεωρήσωμεν ήδη ράβδον χαλυβδίνην, άμφιαρθρωτήν, μήκουσ l, με έμβადόν και ροπήν άδρανειάς της διατομήσ της F, J και ζητήσωμεν να εξακριβώσωμεν υπό ποιούσ όρουσ ό έν τή ελαστική περιοχή κίνδυνος λυγισμού της ράβδου ταύτης είναι άκριβώσ ίσοσ πρός τόν κίνδυνον ύ-



Σχ. 21



Σχ. 22

γισμού των γερμανικών κανονισμών χαλυβδίνων γεφυρών, ήτοι (24) σα = 2073 Kg/cm² = 2,073 t/cm² και εάν δεχθώμεν ρ > 1, όποτε φ = 2, θα πρέπει εις τήν ελαστικήν περιοχήν

βώσεως του εξεταζομένου χαλυβδίνου ελάσματος.

Προς τούτο υπολογίζομεν εκ του τύπου (16), § 2 του Euler τήν έν τή ελαστική περιοχή κρίσιμον τάσιν λυγισμού της ράβδου

$$\sigma_k = 4\sigma_e = 4 \times 1898 \left(\frac{h}{b}\right)^2 \leq 2,073$$

$$\sigma'_k = \frac{P_k}{F} = \frac{\pi^2 EJ}{l^2 F} = \frac{\pi^2 E}{\lambda^2} \quad (95)$$

$$\eta \quad \frac{b}{h} \geq 60 \quad (93)$$

ένω ή κρίσιμος τάσις ύβώσεως του χαλυβδίνου ελάσματος έσεται

$$\sigma_k = 7592 \left(\frac{h}{b}\right)^2 \quad (t/cm^2). \quad (94)$$

ή λυγηρότης της ράβδου. Ίνα οι κίνδυνοι λυγισμού και ύβώσεως είναι ίσοι, δέον να είναι ίσοι άλλήλαιοι αι κρίσιμοι τάσεις λυγισμού και ύβώσεως, ήτοι σ'κ = σκ, ή συμφώνωσ πρός έξ. (95), (94)

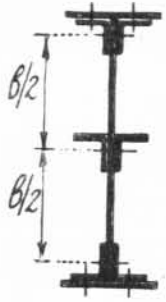
(24) Βλ. λ.χ. Α. Ρουσοπούλου «Σιδηρά Κατασκευά» τ. Β'. Κανονισμοί, 1935 § 44, σελ. 90, Σχ. 43.

$$7592 \left(\frac{h}{b}\right)^2 = \frac{\pi^2 E}{\lambda^2}$$

Ἡ λυγηρότης τῆς θεωρηθείσης ὑποκαταστάτου ράβδου δέον ἄρα νὰ εἶναι

$$\lambda = \pi \frac{b}{h} \sqrt{\frac{E}{7592}} = \pi \frac{b}{h} \sqrt{\frac{2100}{7592}} \approx 1,65 \frac{b}{h} \quad (96)$$

Κατὰ ταῦτα, ὁ ὑπολογισμὸς τοῦ χαλυβδίνου ἐλάσματος μὲ $q \gg 1$ ἔναντι ὑβώσεως, ἀνάγεται εἰς τὸν ὑπολογισμὸν ἔναντι λυγισμοῦ τῆς ὑποκαταστάτου ράβδου, ἧς ἡ λυγηρότης ἰσοῦται πρὸς $1,65 \frac{b}{h}$. Διὰ $\lambda \gg 100$ ἢ $\frac{b}{h} \gg 60$, ἰσχύει ἡ ἐλαστικὴ περιοχὴ καὶ δύνανται νὰ ἐφαρμοσθοῦν καὶ χρησιμοποιηθοῦν αὐτοῦσι οἱ ἀντίστοιχοι πίνακες ὑπολογισμοῦ εἰς λυγισμὸν τῶν ἀπλῶν ράβδων. Κατ' ἐπέκτασιν δυνάμεθα νὰ χρησιμοποιήσωμεν τὴν ὑποκατάστατον ράβδον μὲ $\lambda = 1,65 \frac{b}{h}$ καὶ ὅταν $\lambda < 100 \left[\frac{b}{h} < 60 \right]$ ἢ $\sigma_k > 2,073 \sqrt{\text{cm}^2}$, ἧτοι ὅταν εὐρισκώμεθα εἰς τὴν πλαστικὴν περιοχὴν, ὁπότε καὶ πάλιν θὰ ἀνατρέξωμεν εἰς τοὺς γνωστοὺς πίνακες ἢ διαγράμματα ὑπολογισμοῦ εἰς λυγισμὸν ἐν τῇ πλαστικῇ περιοχῇ.



Σχ. 23

Ὡς πρὸς τὰ ἐφαρμοστέα μέτρα πρὸς μείωσιν τοῦ κινδύνου ὑβώσεως χαλυβδίνων κορμῶν συνθέτων θλιβομένων διατομῶν ἔχομεν νὰ παρατηρήσωμεν, ὅτι ἐγκάρσια ἐλάσματα ἀκαμψίας, ὡς τὰ σημειούμενα εἰς Σχ. 20 α, β, οὐδόλως ἢ ὀλίγον μόνον συμβάλλουν πρὸς τὸν σκοπὸν τοῦτον. Πράγματι, ἐλάσματα ἀκαμψίας, τιθέμενα ἀνά ἀποστάσεις α ἴσας πρὸς τὸ μήκος τοῦ ὕβου τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως οὐδόλως, ὡς εἶναι φανερόν, ἐλαττώνουν τὸν κίνδυνον ὑβώσεως, ἐνῶ δι' ἀποστάσιν $\alpha = b/2$, ἧτοι λίαν πυκνὴν διάταξιν ἐλασμάτων ἀκαμψίας, ὁπότε

$$q = 0,5 \quad i=1, \varphi = \frac{1}{0,5} + 0,5 = 2,5,$$

ἢ ἔναντι ὑβώσεως ἀσφάλεια γίνεται $\frac{2,5^2}{4} \approx 156$, φεράς μεγαλυτέρα ἢ πρὸ τῆς τοποθετήσεως ἐλασμάτων, ἧτοι αὐξάνει μόνον κατὰ 56%. Τοποθέτησις ἐλασμάτων ἀκαμψίας εἶναι ἄρα κατ' ἀρχὴν ἀντιοικονομικὴ. Τούναντιον ἐνδείκνυται δι' ὑψηλὰς διατομὰς ὡς λίαν πρόσφορος, ἢ τοποθέτησις διαμήκων ἐλασμάτων ἀκαμψίας, λ. χ. εἰς τὸ μέσον τοῦ ὕψους b (Σχ. 23). Ἄν $\alpha/b = q \gg 1$ τότε $2\alpha/b \gg 2$ καὶ ἐπομένως θὰ εἶναι $\varphi^2 = 4$ πρὸ καὶ μετὰ τὴν τοποθέτησιν τοῦ διαμήκους ἐλάσματος ἀκαμψίας. Ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως $\sigma_k = 4 \times 1898 \left(\frac{h}{b}\right)^2$ τετραπλασιάζεται λόγῳ διχοτομήσεως τοῦ ὕψους b, ἢ ἀσφάλεια ἔναντι ὑβώσεως γίνεται τετραπλασίη ἢ πρότερον. Βεβαίως προϋποτίθεται, ὅτι τὸ προστιθέμενον ἐλάσμα παραμένει ὄντως ἀκαμπτὸν, ἀποκλεισμένης τῆς τυχόν δυνατοῦ ἐκφυγῆς αὐτοῦ, λόγῳ ὑβώσεως ὀλοκλήρου τοῦ κορμοῦ.

§ 9. Ἡ θλιβομένη ὀρθογωνικὴ πλάξ στήριζεται ἀρθρωτῶς κατὰ τὰς ἑδρας $x=0, x=a$. Ἡ στήριξις τῶν λοιπῶν ἑδρῶν $y=0, y=b$ εἶναι ἡ τυχούσα. Θεωρήσωμεν καὶ πάλιν τὴν ὀρθογωνικὴν πλάκα ὑποβαλλομένην εἰς ὁμοιομορφον θλίψιν $-n$ ἐπὶ τῶν ἑδρῶν $x=0, x=a$ (Σχ. 19), στήριζομένην κατὰ τὰς ἑδρας ταύτας ἀρθρωτῶς ὡς καὶ ἐν § 8, οὐχὶ ὁμως καὶ κατὰ τὰς ἑδρας $y=0, y=b$ καθ' ἃς ἡ στήριξις λογίζεται ἡ τυχούσα.

Ἡ ἐκ τῆς ὁμοιομορφου θλίψεως δημιουργουμένη ἐπίπεδος ἐντατικὴ κατάστασις τῆς πλακῆς δύνανται καὶ πάλιν νὰ θεωρηθῇ μονοαξονικὴ μὲ $p_x = -n, p_y = p_{xy} = 0, p = 0$, ὁπότε ἰσχύει ὡς ἔχει ἡ διαφορικὴ ἐξίσωσις (83).

Διὰ τὸν ἐκτεθέντα ἐν § 8 λόγον, ἡ τεταγμένη w τῆς

δυνατῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως, ἀποτελοῦσα λύσιν τῆς ἐξ. (83), δύνανται νὰ θεωρηθῇ παρεχομένη ὑπὸ τῆς ἐξ. (84), ἢ ἂν εἰσαγάγωμεν χάριν συντομίας

$$\alpha_i = \frac{i\pi}{a} \quad (i=1, 2, 3, \dots) \quad (97)$$

ὑπὸ τῆς ἐξισώσεως

$$w = Y \cdot \eta \mu \alpha_i x \quad (98)$$

Ἡ συνάρτησις $Y = f(y)$ εἶναι ἤδη τυχούσα καὶ ὄχι ἡμιτονοειδῆς, ὡς ἐν § 8. Παρατηροῦμεν, ὅτι αἱ τεταγμέναι w τῆς ἐξ. (98) ἱκανοποιοῦν τὰς συνοριακὰς συνθήκας $w=0, \Delta w=0$, ἐπὶ τῶν συνόρων $x=0, x=a$. Πράγματι εἶναι διὰ $x=0, x=a: w=0$

$$\begin{aligned} \text{καὶ } \Delta w &= -\alpha_i^2 Y \eta \mu \alpha_i x + \frac{\partial^2 Y}{\partial y^2} \eta \mu \alpha_i x = \\ &= \eta \mu \alpha_i x \left(\frac{\partial^2 Y}{\partial y^2} - \alpha_i^2 Y \right) \end{aligned}$$

μηδενίζεται ἐπίσης ἐπὶ τῶν εἰρημένων ἐδρῶν.

Ἐξ ἄλλου εἶναι

$$\begin{aligned} \Delta \Delta w &= \frac{\partial^2}{\partial x^2} (\Delta w) + \frac{\partial^2}{\partial y^2} (\Delta w) = -\alpha_i^2 \eta \mu \alpha_i x \left(\frac{\partial^2 Y}{\partial y^2} - \alpha_i^2 Y \right) + \eta \mu \alpha_i x \left(\frac{\partial^4 Y}{\partial y^4} - \alpha_i^2 \frac{\partial^2 Y}{\partial y^2} \right) \end{aligned}$$

$$\text{καὶ } \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -\alpha_i^2 Y \eta \mu \alpha_i x$$

εἰσάγοντες δὲ τὰς ἐκφράσεις ταύτας εἰς τὴν ἐξ. (83), ἀφοῦ προηγουμένως ἀντικαταστήσωμεν τὸ σύμβολον

$\frac{\partial Y}{\partial y}$ διὰ τοῦ ἐν προκειμένῳ ταυτοσήμου $\frac{dY}{dy}$, λαμβάνομεν

$$\eta \mu \alpha_i x \left[\frac{d^4 Y}{dy^4} - 2\alpha_i^2 \frac{d^2 Y}{dy^2} + \alpha_i^4 Y - \frac{n}{N} \alpha_i^2 Y \right] = 0 \quad (99)$$

Ἡ περίπτωσις $\eta \mu \alpha_i x = 0$, πραγματοποιουμένη μόνον διὰ τὰς τιμὰς $x=0, x=a, x=a/i$ καὶ συνεπαγομένη συμφωνῶς πρὸς ἐξ. (98) μηδενισμὸν τοῦ βέλους w, δὲν ἀποτελεῖ λύσιν τῆς ἐξ. (99). Ἀπομένει ἐπομένως ἡ συμβιβασομένη πρὸς ἀπροσδιόριστον βέλος w λύσις

$$\frac{d^4 Y}{dy^4} - 2\alpha_i^2 \frac{d^2 Y}{dy^2} + \alpha_i^2 Y \left(\alpha_i^2 - \lambda^2 \right) = 0 \quad (100)$$

ὅπου

$$\lambda^2 = \frac{n}{N} \quad (25) \quad (101)$$

Θεωρήσωμεν ἤδη κατὰ H. Reissner (26) τὰς κάτωθι μερικὰς λύσεις τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως (100)

$$\left. \begin{aligned} Y_1 &= \eta \mu u_1 y, \quad Y_2 = \sigma \nu u_2 y, \\ Y_3 &= H \mu u_1 y, \quad Y_4 = \Sigma \nu u_2 y \end{aligned} \right\} (102)$$

ἐνθα u_1, u_2, v_1, v_2 μεγέθη ἀνεξάρτητα τῆς y, μεταβλητὰ συναρτήσῃ τῶν i, a, β, κατ' ἀναλογίαν πρὸς τὸ αἰ τῆς ἐξ. (97). Εἰσάγοντες τὴν μερικὴν λύσιν Y_1 εἰς τὴν ἐξ. (100), ἀποκτιῶμεν τὴν συνθήκην

$$u_1^4 \eta \mu u_1 y + 2\alpha_i^2 u_1^2 \eta \mu u_1 y + \alpha_i^2 \eta \mu u_1 y (\alpha_i^2 - \lambda^2) = 0$$

ἢ

$$u_1^4 + 2\alpha_i^2 u_1^2 + \alpha_i^2 (\alpha_i^2 - \lambda^2) = 0$$

ἐντεῦθεν δὲ

$$u_1 = \sqrt{\alpha_i (\lambda - \alpha_i)} \quad (103)$$

ἐὰν ἐνδιαφερωθῶμεν μόνον διὰ θετικὰς τιμὰς u_1 (ἀποκλεισόμεναι τὰς ἀρνητικὰς καὶ φανταστικὰς). Συμφώνως πρὸς ἐξ. (97), (101) τὰ μεγέθη α_i, λ εἶναι ἀμφοτέρω θετικά.

(25) Τὸ μέγεθος $\lambda = \sqrt{n/N}$ μὲ διάστασιν 1/cm, δὲν πρέπει νὰ συγχέεται μὲ τὴν λυγηρότητα λ τῆς προηγουμένης παραγράφου.

(26) Βλ. ὕποσημ. (23)

Με $u_1 = \frac{\kappa\pi}{b}$ ή συνθήκη (103) συμπάπτει με την

$$N \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2 \pi^2 = n \frac{i^2}{a^2}$$

εύρεθεισαν εις την προηγούμενην § 8, κατά την αναζήτησιν του κρίσιμου φορτίου ύψωσης της άρθρωτός στηριζομένης γύρωθεν πλακός.

Όμοιως εύρισκομεν, ότι $Y_2 = \text{συν } u_2 y$ είναι λύσις της εξ. (100) όταν

$$u_2 = u_1 = u = \sqrt{\alpha_i (\lambda - \alpha_i)}$$

Η μερική λύσις $Y_3 = H\mu u_1 y$, εισαγομένη εις την εξ. (100) παρέχει την συνθήκη

$$u_1^4 H\mu u_1 y - 2\alpha_1^2 u_1^2 H\mu u_1 y + \alpha_1^2 H\mu u_1 y (\alpha_1^2 - \lambda^2) = 0$$

ή

$$u_1^4 - 2\alpha_1^2 u_1^2 + \alpha_1^2 (\alpha_1^2 - \lambda^2) = 0$$

και επομένως, αποκλειομένων των άρνητικῶν ή φανταστικῶν τιμῶν u_1

$$u_1 = \sqrt{\alpha_1 (\lambda + \alpha_1)}$$

Έντελῶς ἀναλόγως εύρισκομεν διὰ τὴν λύσιν $Y_4 = \text{συν } u_2 y$ τὴν συνθήκη $u_2 = u_1 = u = \sqrt{\alpha_1 (\lambda + \alpha_1)}$.

Ἐπειδὴ αἱ τέσσαρες λύσεις (102) τῆς εξ. (100) εἶναι ἀνεξάρτητοι ἀλλήλων, ἡ γενικὴ λύσις τῆς εξ. (100) λαμβάνει τὴν μορφήν

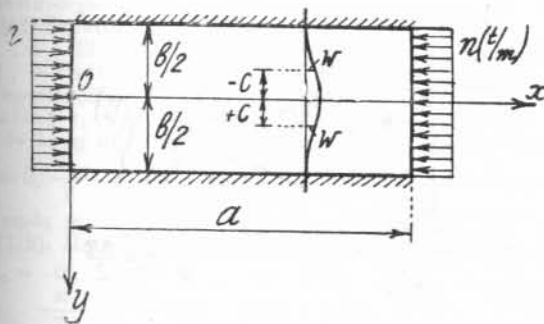
$$Y = A.\eta\mu uy + B.\sigma\upsilon\nu uy + \Gamma.H\mu uy + \Delta.\Sigma\upsilon\nu uy \quad (105)$$

Ἐνθα u, v δίδονται ὑπὸ τῶν εξ. (103), (104) καὶ A, B, Γ, Δ εἶναι σταθεραί. Τὰ μεγέθη u καὶ v συνδέονται ἐξ ἄλλου ὑπὸ τῶν σχέσεων

$$\left. \begin{aligned} u^2 + v^2 &= 2\alpha_1 \lambda \\ v^2 - u^2 &= 2\alpha_1^2 \end{aligned} \right\} \quad (106)$$

Εἰδικεύσωμεν ἤδη τὴν ἔρευναν διὰ τινὰς ὁρισμένας περιπτώσεις στηρίξεως τῶν ἑδρῶν

α) Αἱ ἑδραὶ $y=0, y=b$ εἶναι ἀμφοτέρω πεπακτωμένα. Ἐνδείκνυται τότε νὰ μετατεθῆ τὸ σύστημα συντε-



Σχ. 24

ταγμένων κατὰ $b/2$, εἰς τρόπον ὥστε ὁ ἄξων x νὰ συμπίπτῃ μετ' ἄξωνα συμμετρίας τῆς πλακός (Σχ. 24). Ἡ μεταθέσις αὕτη οὐδόλως ἐπηρεάζει τοὺς ἀνωτέρω ὑπολογισμοὺς καὶ τὰς ἐξαχθείσας ἐξισώσεις, αἵτινες παραμένουν ἐν ἰσχύϊ ὡς καὶ πρότερον. Νεαὶ συνοριακαὶ συνθήκαι διὰ τὰς ἑδρας $y = \pm b/2$ θὰ εἶναι συμφώνως πρὸς εξ. (60) αἱ

$$w = 0, \quad \frac{\partial w}{\partial y} = 0 \quad (107)$$

Ἡ δυσμενεστέρη μορφή τῆς ἐπιφανείας ὑψώσεως κατὰ τὴν ἔννοιαν τοῦ ἄξονος y , δηλαδὴ ἡ συνεπεία τῆς μικροτέρας δυνατῆς κρίσιμου φορτίσεως $\pi\kappa$ εὐχερέστερον πραγματοποιουμένη, θὰ εἶναι εὐλόγως ἡ συμμετρικὴ ὡς πρὸς τὸν ἄξωνα x , εἰκονιζομένη εἰς Σχ. 24. Ὑπὲρ τῆς ἀπόψεως ταύτης συνηγορεῖ ἐξ ἄλλου ἡ γεωμετρικὴ καὶ φορτικὴ συμμετρία τῆς πλακός. Δέον ἄρα $w_{y=c} = w_{y=-c}$ ἐπὶ τυχούσης τομῆς παραλλήλου πρὸς τὸν ἄξωνα y , ἐπο-

μένως συμφώνως πρὸς εξ. (98) $Y_{y=c} = Y_{y=-c}$. Ὑπὸ τὸν περιορισμὸν τοῦτον ἡ εξ. (105) παρέχει

$$\begin{aligned} A.\eta\mu uc + B.\sigma\upsilon\nu uc + \Gamma.H\mu uc + \Delta.\Sigma\upsilon\nu uc &= \\ = -A.\eta\mu uc + B.\sigma\upsilon\nu uc + \Gamma.H\mu v(-c) + \Delta.\Sigma\upsilon\nu v(-c) & \\ \eta, \text{ ἐπειδὴ } H\mu v(-c) = -H\mu vc, \Sigma\upsilon\nu v(-c) = +\Sigma\upsilon\nu vc, & \\ 2A.\eta\mu uc + 2\Gamma.H\mu vc = 0. & \end{aligned}$$

Οἱ παράγοντες $\eta\mu uc, H\mu vc$ δὲν εἶναι ὅμως δυνατόν νὰ παραμένουν σταθερῶς ἴσοι πρὸς μηδέν, διὰ τυχὸν c . Θὰ πρέπει ἄρα $A = \Gamma = 0$, ὅποτε ἡ εξ. (105) ἀπλοποιεῖται εἰς τὴν

$$Y = B.\sigma\upsilon\nu uy + \Delta.\Sigma\upsilon\nu uy \quad (108)$$

Συμφώνως πρὸς τὰς συνοριακάς συνθήκας (107) θὰ εἶναι τότε διὰ $y = \pm b/2$:

$$\left. \begin{aligned} Y &= B.\sigma\upsilon\nu \left(u \frac{b}{2} \right) + \Delta.\Sigma\upsilon\nu \left(v \frac{b}{2} \right) = 0 \\ \frac{dY}{dy} &= -B.u.\eta\mu \left(u \frac{b}{2} \right) + \Delta.v.H\mu \left(v \frac{b}{2} \right) = 0 \end{aligned} \right\} \quad (109)$$

Τὰς ἰδίας σχέσεις (109) λαμβάνομεν, ἐὰν αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι (107) ἐφαρμοσθοῦν ἐπὶ τῆς συνοριακῆς ἑδρας $y = -b/2$. Ἴνα αἱ ὁμογενεῖς ἐξισώσεις (109) ἔχουν λύσιν διάφορον τῆς $B=0, \Delta=0$, δεόν νὰ μηδενίζεταὶ ἡ ὀρίζουσα τῶν συντελεστῶν, ἥτοι

$$\left. \begin{aligned} \sigma\upsilon\nu \left(u \frac{b}{2} \right) \cdot v.H\mu \left(v \frac{b}{2} \right) + \\ + u.\eta\mu \left(u \frac{b}{2} \right) \cdot \Sigma\upsilon\nu \left(v \frac{b}{2} \right) = 0 \\ \sigma\upsilon\nu \left(u \frac{b}{2} \right) \cdot \Sigma\upsilon\nu \left(v \frac{b}{2} \right) \left[v.E\phi \left(v \frac{b}{2} \right) + \right. \\ \left. + u.E\phi \left(u \frac{b}{2} \right) \right] = 0 \end{aligned} \right\} \quad (110)$$

Πρώτη λύσις τῆς εξ. (110) εἶναι ἡ $\sigma\upsilon\nu \left(u \frac{b}{2} \right) = 0$, ἥτις συμφώνως πρὸς τὴν πρώτην τῶν εξ. (109) ἐπιβάλλει συγχρόνως $\Sigma\upsilon\nu \left(v \frac{b}{2} \right) = 0$, ἐφ' ὅσον $B, \Delta \neq 0$.

Ἄρα θὰ πρέπει τότε

$$\Sigma\upsilon\nu \left(v \frac{b}{2} \right) = \frac{1}{2} \left[e^{v \frac{b}{2}} + e^{-v \frac{b}{2}} \right] = 0, \\ \eta \text{ ἢ } e^{vb} = -1$$

ἐξ ἧς λαμβάνομεν

$$vb = \ln(-1) = \pi \sqrt{-1}.$$

Ἡ θεωρηθεῖσα πρώτη λύσις, παρέχουσα φανταστικὰς τιμὰς τῆς μεταβλητῆς v , ἄρα καὶ τῶν μετακινήσεων w , δεόν κατὰ ταῦτα νὰ ἀποκλεισθῆ. Παραμένει ἡ λύσις

$$v.E\phi \left(v \frac{b}{2} \right) + u.E\phi \left(u \frac{b}{2} \right) = 0$$

ἥτις ἀπλοποιεῖται εἰς

$$m_1 E\phi m_1 + m_2 E\phi m_2 = 0$$

ἐὰν εἰσαχθοῦν

$$m_1 = v \frac{b}{2}, \quad m_2 = u \frac{b}{2} \quad (111)$$

Ἐκ τῶν προσδιοριστικῶν ἐξισώσεων (111) ἐν συνδυασμῷ μετ' τὴν 2αν τῶν εξ. (106), εύρισκομεν

$$m_1^2 - m_2^2 = \frac{b^2}{4} (v^2 - u^2) = \frac{b^2}{4} 2\alpha_1^2 = \frac{1}{2} \frac{i^2 \pi^2}{Q^2}$$

ὅπου ἀντικατεστήσαμεν τὸ α_1 διὰ τοῦ ἴσου τοῦ $\frac{i\pi}{a}$ (βλ.

εξ. 97), εἰσηγάγομεν δὲ τὸν λόγον $\rho = \sigma/b$, ὡς εἰς § 8 ἐπράξαμεν (βλ. εξ. 86).

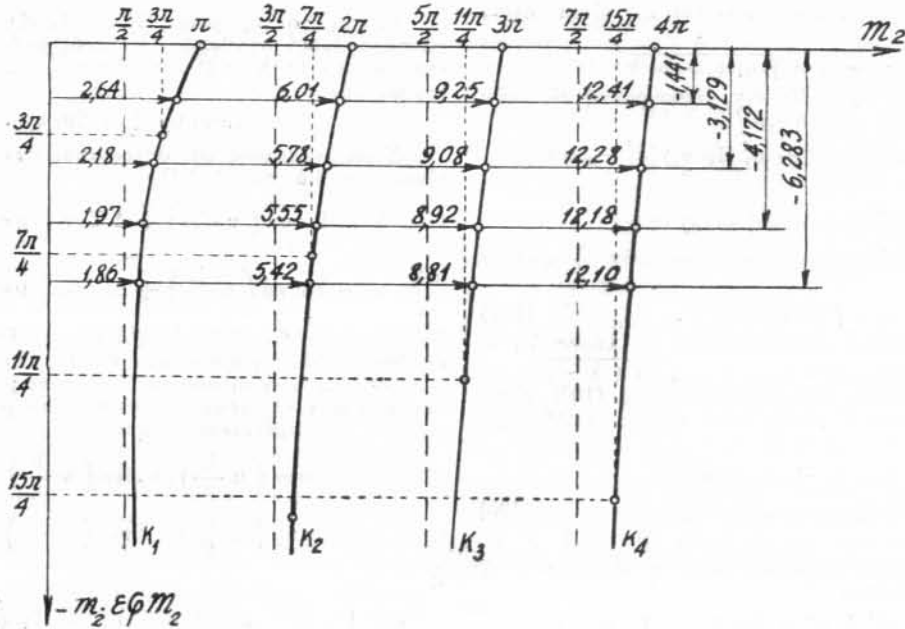
Τὸ σύστημα

$$\left. \begin{aligned} m_1 \epsilon\phi m_1 + m_2 \epsilon\phi m_2 &= 0 \\ m_1^2 - m_2^2 &= \frac{1}{2} \cdot \frac{i^2 \pi^2}{\rho^2} \end{aligned} \right\} \quad (112)$$

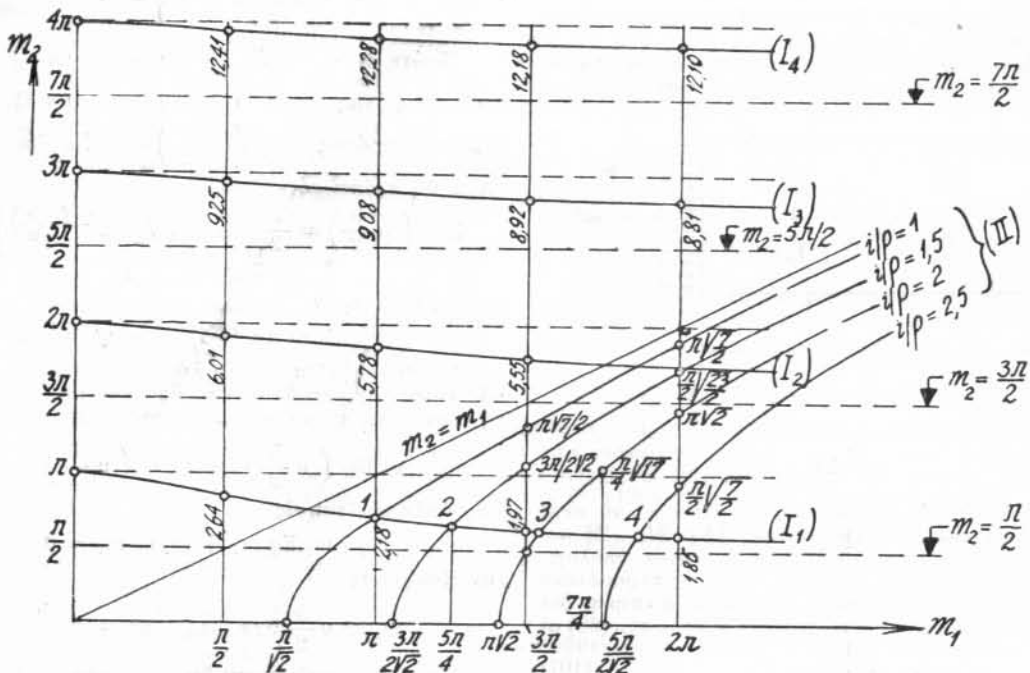
παρέχει λύσεις m_1, m_2 ικανοποιούσας τὰς συνοριακὰς συνθήκας (109) καὶ τιμὰς συναρτήσεως Y ἐκ τῆς ἐξ. (108), ἤτοι

ἢ, ἀντικαθιστώντες τὰ a_i, λ διὰ τῶν ἴσων τῶν ἐκ τῶν ἐξ. (97), (101) καὶ χρησιμοποιούντες τὸν λόγον $\rho = a/b$

$$m_1^2 + m_2^2 = \frac{ib^2 \pi}{2a} \sqrt{\frac{\pi \kappa}{N}} = \frac{ib \pi}{2\rho} \sqrt{\frac{\pi \kappa}{N}}$$



Σχ. 25



Σχ. 26

παριστώσας τὸν νόμον τῆς ὑβώσεως κατὰ τὴν ἔννοιαν τοῦ ἄξονος y . Τὸ κρίσιμον φορτίον ὑβώσεως $\pi \kappa$, ἀντιστοιχοῦν εἰς τὰς λύσεις ταύτας, ὑπολογίζεται κατόπιν τῶν ἀνωτέρω, εὐχερῶς. Ἐκ τῶν ἐξ. (111), ὁμοῦ μὲ τὴν 1ην τῶν ἐξ. (106), θὰ ἔχωμεν

$$u^2 + v^2 = \frac{4}{b^2} (m_1^2 + m_2^2) = 2a_i \lambda$$

$$\pi \kappa = \frac{4N}{\pi^2 b^2} \cdot \frac{\rho^2}{i^2} (m_1^2 + m_2^2)^2 \quad (113)$$

ἐντεῦθεν δὲ τὴν κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως

$$\sigma_{\kappa} = \frac{\pi \kappa}{h} = \frac{4N}{\pi^2 b^2 h} \cdot \frac{\rho^2}{i^2} (m_1^2 + m_2^2)^2 = \sigma_e \cdot \varphi_1^2 \quad (114)$$

ένθα

$$\varphi_i = \frac{2\rho}{\pi^2 i^2} (m_1^2 + m_2^2) \quad (115)$$

και $\sigma_c = N\pi^2/b^2h$ ή εν § 8 εισαχθείσα ιδανική κρίσιμος τάσις λυγισμού (βλ. έξ. 90). Διά χάλυβα εύρισκομεν $\sigma_c = 1898 \left(\frac{h}{b}\right)^2$ (t/cm^2), βλ. έξ. (91).

Η λύσις του συστήματος (112) γίνεται γραφικώς. Πρωτον κατασκευάζομεν τας καμπύλας m_2 εφ m_1 . Αιτινες παρίστανται εις Σχ. 25 με $\kappa_1, \kappa_2, \kappa_3, \kappa_4, \dots$. Συναντούν τον άξονα m_2 εις τα σημεία $m_2 = \pi, 2\pi, 3\pi, 4\pi, \dots$ και εφάπτονται ασυμπτωτικώς των ευ-

θειών $m_2 = \frac{\pi}{2}, \frac{3\pi}{2}, \frac{5\pi}{2}, \frac{7\pi}{2}, \dots$

Διά $m_2 = \frac{3\pi}{4}, \frac{7\pi}{4}, \frac{11\pi}{4}, \frac{15\pi}{4}, \dots$

θα έχομεν αντίστοιχως:

m_2 εφ $m_1 = -\frac{3\pi}{4}, -\frac{7\pi}{4}, -\frac{11\pi}{4}, -\frac{15\pi}{4}, \dots$

και διά $m_2 = \frac{5\pi}{8}, \frac{13\pi}{8}, \frac{21\pi}{8}, \frac{29\pi}{8}, \dots$:

εφ $m_2 = -\frac{1}{\sqrt{2-1}} = -2,415$, ήτοι

m_2 εφ $m_2 = -4,743, -12,331, -17,690, -24,427, \dots$

ένφ διά $m_2 = \frac{7\pi}{8}, \frac{15\pi}{8}, \frac{23\pi}{8}, \frac{31\pi}{8}, \dots$:

εφ $m_2 = -\frac{1}{\sqrt{2+1}} = -0,414$ και

m_2 εφ $m_2 = -1,138, -2,438, -3,739, -5,040, \dots$

Οί θετικοί κλαδοί των καμπυλών m_2 εφ m_1 δέν ένδιαφέρουν δι' ό και δέν έχαράχθησαν εις Σχ. 25.

Έξ άλλου θα είναι, διά $m_1 = 0, \frac{\pi}{2}, \pi, \frac{3\pi}{2},$

$2\pi, \dots, \infty$: Εφ $m_1 = \frac{e^{m_1} - e^{-m_1}}{e^{m_1} + e^{-m_1}} = 0, 0,91715,$

$0,99627, 0,99984, 0,99999, \dots, 1$, έπομένως

αί αντίστοιχοί τιμαί m_1 Εφ $m_1 = -m_2$ εφ m_2 (βλ. 1ην έξ. 112) έσονται: $0, 1,441, 3,129, 4,712, 6,283, \dots$

\dots, ∞ . Εις Σχ. 25 φέρομεν τας ευθείας m_2 εφ $m_2 = 0, -1,441, -3,129, -4,712, -6,283, \dots, \infty$ και προσδιορίζομεν τα σημεία της τομής τούτων με τας καμπύλας $\kappa_1, \kappa_2, \kappa_3, \kappa_4, \dots$. Αί τετμημένα m_2 των έν λόγω σημείων τομής παρέχουν τας εις τας τιμάς

$m_1 = 0, \frac{\pi}{2}, \pi, \frac{3\pi}{2}, 2\pi, \dots, \infty$, αντίστοιχού-

σας τιμάς $m_2 = f(m_1)$, τας έπαληθευούσας την 1ην των έξ. (112). Προκύπτει ή ακόλουθος αντίστοιχία τιμών:

$m_1 = 0$	$m_2 = \pi$	2π	3π	4π	\dots
$\frac{\pi}{2}$	2,64	6,01	9,25	12,41	\dots
π	2,18	5,78	9,08	12,28	\dots
$\frac{3\pi}{2}$	1,97	5,55	8,92	12,18	\dots
2π	1,86	5,42	8,81	12,10	\dots
\dots	\dots	\dots	\dots	\dots	\dots
\dots	\dots	\dots	\dots	\dots	\dots
\dots	\dots	\dots	\dots	\dots	\dots
∞	$\frac{\pi}{2}$	$\frac{3\pi}{2}$	$\frac{5\pi}{2}$	$\frac{7\pi}{2}$	\dots

Εις σύστημα συντεταγμένων m_1, m_2 ή συνάρτησις m_1 Εφ $m_1 + m_2$ εφ $m_2 = 0$ παρίσταται κατά ταύτα υπό ομάδος καμπυλών $(I_1), (I_2), (I_3), (I_4), \dots$ διερχομένων διά των σημείων $m_2 = \pi, 2\pi, 3\pi, 4\pi, \dots$ του άξονος m_2 και έχουσών ασυμπτώτους τας ευθείας $m_2 = \frac{\pi}{2}, \frac{3\pi}{2}, \frac{5\pi}{2}, \frac{7\pi}{2}, \dots$ (Σχ. 26). Έν-

διάμεσα σημεία των καμπυλών (I) προσδιορίζονται τη βοήθεια του άνωθι πίνακος.

Εις τό αυτό σύστημα συντεταγμένων m_1, m_2 χαράσομεν επίσης τας καμπύλας (II), ήτοι τας $m_1^2 - m_2^2 =$

$= \frac{\pi^2}{2} \left(\frac{i}{\rho}\right)^2$, διά διαφόρους τιμάς $\frac{i}{\rho} = 1, 1,5,$

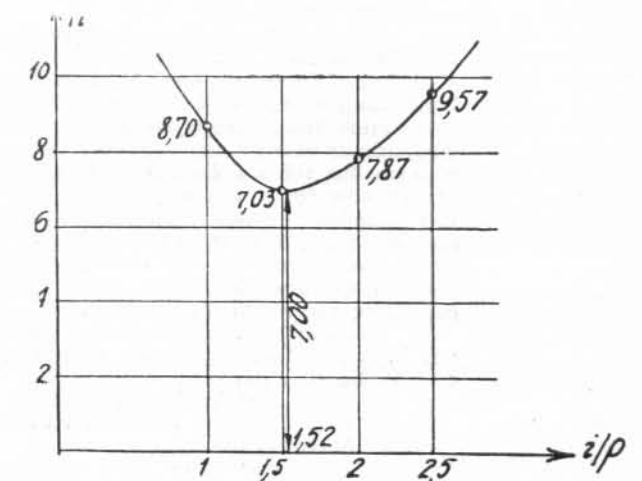
$2, 2,5, \dots$. Αί καμπύλαι αύται είναι υπερβολαί με κορυφάς τά σημεία $m_1 = \frac{2\pi}{2\sqrt{2}}, \frac{3\pi}{2\sqrt{2}}, \frac{4\pi}{2\sqrt{2}}, \frac{5\pi}{2\sqrt{2}},$

\dots του άξονος m_1 και κοινήν ασυμπτωτον την ευ-

θείαν $m_2 = m_1$. Αί συντεταγμένα των σημείων τομής των καμπυλών (I) και (II) παρέχουν τας λύσεις του συστήματος (112).

Έξ όλων όμως των σημείων τούτων τομής, ένδιαφέρουν μόνον τά σημεία τομής της καμπύλης (I_1) άρχο-

ν



Σχ. 27

μένης από του σημείου $m_1 = 0, m_2 = \pi$, μετά των καμπυλών (II), ήτοι τά σημεία 1 ((3.12, 2.19), 2 (3.93, 2.04), 3 (4.89, 1.93), 4 (5.88, 1.88), \dots . Πράγματι αί συντεταγμένα m_1, m_2 των σημείων τομής 1, 2, 3, 4 \dots , ίκανοποιούσαι τας εξισώσεις (112) καθιστούν συνάμα έλάχιστον τό άθροισμα $(m_1^2 + m_2^2)$ δι' όλας τας τιμάς i/ρ , άρα έλάχιστην και την κρίσιμον τάσιν ύβώσεως σ_c συμφώνως προς έξ (114), (115).

(Συνεχίζεται)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ προηγουμένου)

Διὰ $i/\rho = 1$ λαμβάνομεν $\varphi_i^2 = \frac{4}{\pi^4} (3,12^2 + 2,19^2) = 8,70$, ἄρα $\sigma_k = 8,70 \sigma_e$, διὰ $i/\rho = 1,5$ εἶναι $\varphi_1^2 = 7,03$, καὶ $\sigma_k = 7,03 \sigma_e$, κ.ο.κ.

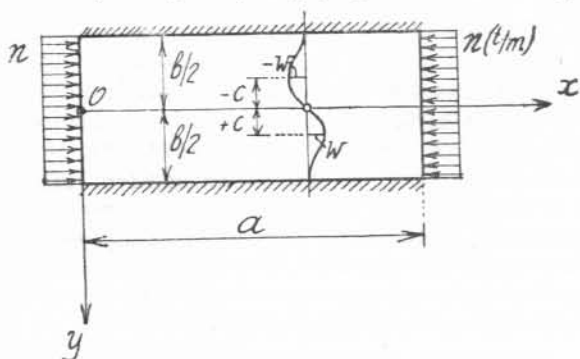
Ἡ ἐλαχίστη τιμὴ $\min \sigma_k$ τῆς κρίσιμου τάσεως παράγεται διὰ $i/\rho = 1,52$, ὡς προκύπτει ἐκ τῆς καμπύλης $\varphi_i^2 = \frac{4}{\pi^4} \left(\frac{\rho}{i}\right)^2 (m_1^2 + m_2^2)^2$, χαρασσομένης διὰ διαφόρους τιμὰς i/ρ καὶ τὰς ἀντιστοίχους πρὸς ταύτας τιμὰς m_1, m_2 . Εὐρίσκομεν οὕτω $\min \sigma_k = 7,0 \sigma_e$ (116)

ἐμφανιζομένην διὰ $\rho = a/b = \frac{i}{1,52} \approx 0,66 i$ ($i=1,2,3,\dots$) Διὰ πλάκας θλιβομένας καὶ στηριζομένας ὡς δεικνύεται εἰς Σχ. 24, μὲ λόγον πλευρῶν a/b ἴσον πρὸς 0,66 ἢ ἀκέραιοι πολλαπλασίον τούτου, ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως δίδεται ὑπὸ τῆς ἐξ. (116), σχεδὸν διπλασία ἢ διὰ τὴν περίπτωση ἄρθρωτῆς στηρίξεως τῶν ἐδρῶν $y = \pm \frac{b}{2}$

(πρβλ. ἐξ. 89). Θὰ ἠδυνάμεθα καὶ ἐδῶ, ὅπως εἰς § 8, νὰ χαράξωμεν ὁμάδα καμπυλῶν $\varphi_i = f_i(\rho)$ δι' ὠρισμένας τιμὰς $i = 1,2,3,\dots$, διὰ νὰ ὑπολογίσωμεν οὕτω τὴν εἰς τυχόντα λόγον ρ ἀντιστοιχοῦσαν σ_k . Παρατινόμεθα ὁμως τοῦ ἀκριβεστεροῦ τούτου ὑπολογισμοῦ, καθ' ὅσον εἰς τὴν πράξιν ἀρκοῦμεθα κατὰ κανόνα εἰς τὴν ἐφαρμογὴν τῆς ἐξ. (116).

β) Ἡ ἔδρα $y=b$ εἶναι πεπακτωμένη, ἐνῶ ἡ ἔδρα $y=0$ στηρίζεται ἀρθρωτῶς (βλ. Σχ. 19).

Ἡ περίπτωσις αὕτη στηρίξεως δύνανται ν' ἀναχθῆ



Σχ. 28

εἰς τὴν προηγουμένως ἐξετασθεῖσαν τῆς ἀμφιπλάκτου πλακῶς, ἂν ὡς δυνατὴ μορφή τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως κατὰ τὴν ἔννοιαν τοῦ ἄξονος y ἐκλεγῆ, οὐχὶ ἡ συμμετρικὴ τοῦ Σχ. 24, ἀλλ' ἡ ἀντισυμμετρικὴ τοῦ Σχ. 28, καθ' ἣν τὸ βέλος w μηδενίζεται κατὰ μῆκος τοῦ παραλλήλου τῷ ἄξονι x ἄξονος συμμετρίας τῆς πλακῶς (28). Ἡ ὑπὸ τὰς προϋποθέσεις ταύτας ὑπολογισθησομένη κρίσιμος φόρτισις p_k τῆς ἀμφιπλάκτου πλακῶς, εἶναι συγχρόνως ἡ κρί-

(27) Ἀ. χ. Διὰ $i = 1$ θὰ χαράξωμεν εἰς Σχ. 26 τὰς ὑπερβολὰς $m_1^2 - m_2^2 = \pi^2 / 2\rho^2$ διὰ διαφόρους τιμὰς $\rho = 0,5, 1, 2, 3$ καὶ θὰ προσδιορίσωμεν τὰς συντεταγμένας m_1, m_2 τῶν σημείων τομῆς τῶν ἐν λόγῳ ὑπερβολῶν μὲ τὴν καμπύλην (I_1). Αἱ συντεταγμένα αὗται, εἰσαγόμεναι εἰς τὴν ἐξ. (115) παρέχουν τὰς τιμὰς

$$\varphi_1 = \frac{2\rho}{\pi^2} (m_1^2 + m_2^2) = f_1(\rho)$$

Ὁμοίως θὰ χαραχθοῦν αἱ καμπύλαι $\varphi_2 = f_2(\rho), \varphi_3 = f_3(\rho), \dots$ διὰ $i = 2, 3, \dots$

σιμος φόρτισις ὑβώσεως πλακῶς ἀρθρωτῶς στηριζομένης κατὰ τὴν ἔδραν $y=0$, πεπακτωμένης κατὰ τὴν $y=b/2$, πλάτους $b/2$ ἀντὶ b . Τὸ σύστημα συντεταγμένων θεωρεῖται καὶ ἄλλιν μεταθετεῖται κατὰ $b/2$, εἰς τρόπον ὅστε ὁ ἄξων x νὰ συμπίσῃ μὲ τὸν ἄξονα συμμετρίας τῆς ἀμφιπλάκτου πλακῶς, πλάτους b (Σχ. 28). Ἐπὶ τυχούσης τομῆς, παραλλήλου πρὸς τὸν ἄξονα y καὶ εἰς ἴσας ἀποστάσεις $\pm c$ ἀπὸ τοῦ ἄξονος x τὰ βέλη ὑβώσεως θὰ εἶναι ἴσα καὶ ἀντίθετα, ἤτοι $w_{y=c} = -w_{y=-c}$, ἐντεῦθεν δὲ $Y_{y=c} = -Y_{y=-c}$. Ὁ περιορισμὸς οὗτος εἰσαγόμενος εἰς ἐξ. (105) παρέχει

$$2B.\text{συν } uc + 2A.\text{συν } uc = 0$$

ἢτοι $B = \Delta = 0$. Ἡ ἐξ. (105) λαμβάνει οὕτω τὴν μορφήν

$$Y = A.\eta\mu uy + \Gamma.\text{Ημ } uy \quad (117)$$

Συμφώνως πρὸς Σχ. 28 συνοριακαὶ συνθήκαι παραμένουν αἱ $Y=0, \frac{dY}{dy} = 0$ διὰ $y = \pm \frac{b}{2}$ ἢτοι

$$\left. \begin{aligned} A.\eta\mu \left(u \frac{b}{2}\right) + \Gamma.\text{Ημ} \left(v \frac{b}{2}\right) &= 0 \\ A.u.\text{συν} \left(u \frac{b}{2}\right) + \Gamma.v.\text{συν} \left(v \frac{b}{2}\right) &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (118)$$

ἵνα δὲ αὗται ἔχουν λύσιν διάφορον τῆς $A = \Gamma = 0$, δέον νὰ μηδενίζεται ἡ ὀρίζουσα τῶν συντελεστῶν, δηλαδὴ

$$\eta\mu \left(u \frac{b}{2}\right) \cdot \text{Ημ} \left(v \frac{b}{2}\right) \left[v.\Sigma\varphi \left(v \frac{b}{2}\right) - u.\sigma\varphi \left(u \frac{b}{2}\right) \right] = 0.$$

Ἐπειδὴ αἱ λύσεις $\eta\mu \left(u \frac{b}{2}\right) = 0, \text{Ημ} \left(v \frac{b}{2}\right) = 0$

τῆς τελευταίας ἐξισώσεως παρέχουν τιμὰς Y καὶ ἐπομένως τοῦ βέλους w ἀσυμβίβαστους πρὸς τὴν ἐκλεγείσαν τομὴν τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως τοῦ Σχ. 28, (ὅπως ἀποδεικνύεται εὐκόλως κατὰ τρόπον ἀνάλογον πρὸς τὸν ἐκτεθέντα ἐπ' εὐκαιρίᾳ τῆς ἀναζητήσεως τῶν λύσεων τῶν ἐξ. (110)) θὰ πρέπει.

$$v.\Sigma\varphi \left(v \frac{b}{2}\right) - u.\sigma\varphi \left(u \frac{b}{2}\right) = 0$$

ἢ, ἐὰν εἰσαγάγωμεν τοὺς ἀριθμοὺς m_1, m_2 συμφώνως πρὸς ἐξ. (111)

$$m_1 \Sigma\varphi m_1 - m_2 \cdot \sigma\varphi m_2 = 0 \quad (119)$$

Μεταξὺ m_1 καὶ m_2 ἰσχύει, ὡς προηγουμένως, ἡ σχέσις

$$m_1^2 - m_2^2 = \frac{1}{2} \cdot \frac{i^2 \pi^2}{\rho^2} \quad (119')$$

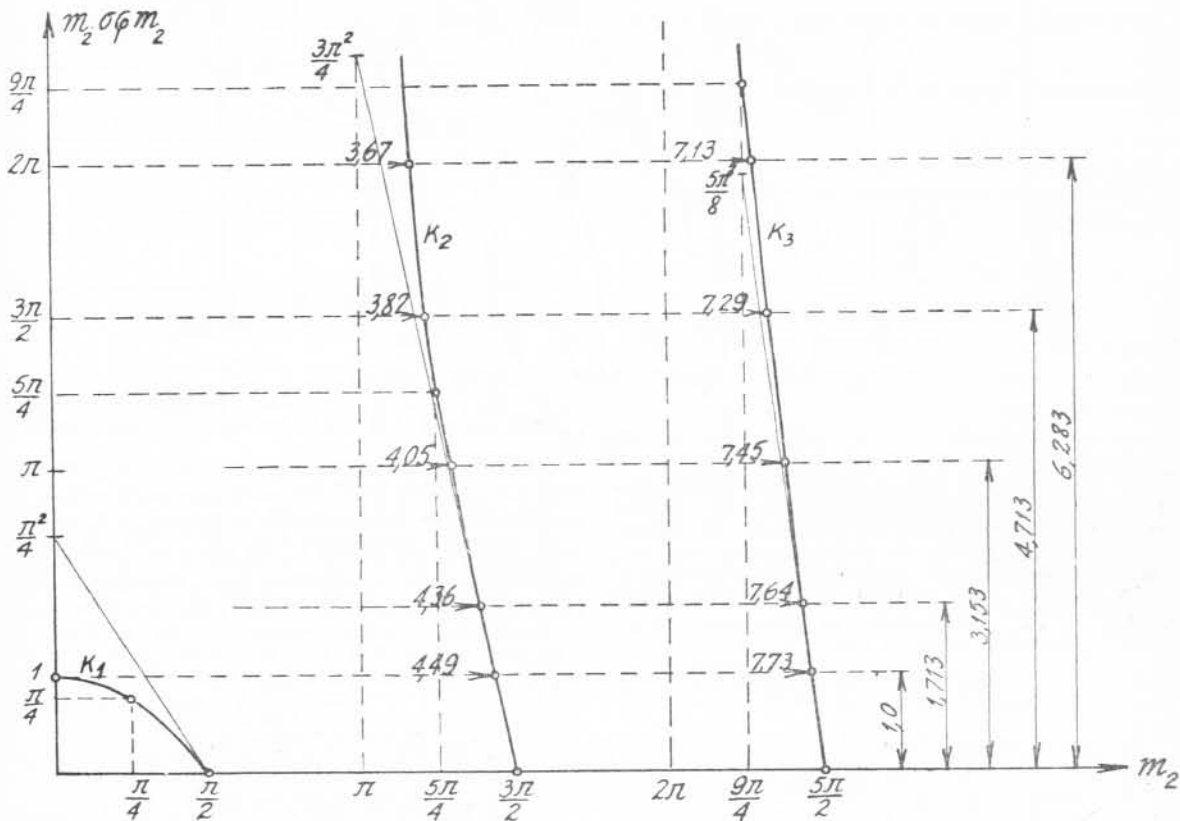
αἱ δὲ λύσεις m_1, m_2 τοῦ συστήματος τῶν ἐξ. (119), (119') ἱκανοποιῦσαι τὰς συνοριακάς συνθήκας (118), παρέχουν τὰς τιμὰς Y ἐκ τῆς ἐξ. (117) καὶ ἐπομένως τὸν νόμον τῆς ὑβώσεως κατὰ τὴν ἔννοιαν τοῦ ἄξονος y . Αἱ τιμαὶ τοῦ κρίσιμου φορτίου p_k καὶ τῆς κρίσιμου τάσεως ὑβώσεως σ_k δίδονται ὑπὸ τῶν αὐτῶν τύπων (113), (114), (115).

Πρὸς λύσιν τοῦ συστήματος τῶν ἐξ. (119), (119'), κατασκευάζομεν πρῶτον τοὺς θετικῶς κλάδους τῶν καμπυλῶν $m_2 \cdot \sigma\varphi m_2$ (Σχ. 29), οὓς παριστῶμεν $\kappa_1, \kappa_2, \kappa_3, \dots$. Συναποτῶν τὸν ἄξονα m_2 εἰς τὰ σημεία μὲ τετμημένας $\frac{\pi}{2}, \frac{3\pi}{2}, \frac{5\pi}{2}, \dots$ καὶ ἐφάπτονται ἀ-

(28) F. Hartmann : Knickung, Kippung, Beulung, *Εκδ. F. Deuticke, Leipzig u. Wien, 1937, σελ. 135.

συμπτωτικῶς τῶν εὐθειῶν $m_2 = \pi, 2\pi, \dots$. Διὰ $m_2 = 0$ γίνεται: $m_2 \sigma\phi m_2 = 1$, καθ' ὅσον $\delta\phi \cdot \left(\frac{m_2}{\epsilon\phi m_2}\right) = \delta\phi \cdot (\sigma\upsilon\nu^2 m_2) = 1^{(29)}$. Αἱ γεωμετρικαὶ ἐφαπτόμεναι τῶν καμπυλῶν $\kappa_1, \kappa_2, \kappa_3, \dots$ εἰς τὰ σημεία συναντήσεώς των μετ' τὸν ἄξονα m_2 , ἔχουν κλίσιν $-\frac{\pi}{2}, -\frac{3\pi}{2}, -\frac{5\pi}{2}, \dots$ ἐπειδὴ $\frac{d}{dm_2} (m_2 \sigma\phi m_2) = \sigma\phi m_2 - \frac{m_2}{\eta\mu^3 m_2}$. Διὰ $m_2 = \frac{\pi}{4}, \frac{5\pi}{4}, \frac{9\pi}{4}, \dots$

$= m_2 \sigma\phi m_2$ (βλ. ἐξ. 119) γίνονται: 1, 1,713, 3,153, 4,713, 6,283... ∞ (30). Εἰς Σχ. 29 φέρομεν τὰς εὐθείας $m_2 \sigma\phi m_2 = 1, 1,713, 3,153, 4,713, 6,283, \dots, \infty$ καὶ προσδιορίζομεν τὰ σημεία τομῆς τούτων μετ' τὰς καμπύλας $\kappa_1, \kappa_2, \kappa_3, \dots$. Αἱ τετμημέναί τῶν ἐν λόγῳ σημείων τομῆς δίδουν τὰς εἰς τὰς τιμὰς $m_1 = 0, \frac{\pi}{2}, \pi, \frac{3\pi}{2}, 2\pi, \dots, \infty$, ἀντιστοιχοῦσας τιμὰς $m_2 = f(m_1)$, τὰς ἐπαληθεύουσας τὴν ἐξ. (119). Προκύπτει ἡ ἀκόλουθος ἀντιστοιχία τιμῶν:



Σχ. 29

θὰ εἶναι: $m_2 \sigma\phi m_2 = \frac{\pi}{4}, \frac{5\pi}{4}, \frac{9\pi}{4}, \dots$, ἐνῶ διὰ $m_2 = \frac{\pi}{8}, \frac{9\pi}{8}, \frac{17\pi}{8}, \dots$ εἶναι: $\sigma\phi m_2 = 1 + \sqrt{2}$ καὶ $m_2 \sigma\phi m_2 = 0,9487, 8,531, 16,1159, \dots$ τέλος διὰ $m_2 = \frac{3\pi}{8}, \frac{11\pi}{8}, \frac{19\pi}{8}, \dots$ εἶναι: $\sigma\phi m_2 = \sqrt{2} - 1$ καὶ $m_2 \sigma\phi m_2 = 0,4877, 1,7885, 3,088, \dots$

Οἱ ἀρνητικοὶ κλάδοι τῶν καμπυλῶν $m_2 \cdot \sigma\phi m_2$ δὲν ἐνδιαφέρουν, δι' ὃ καὶ περικτεῦει ἡ χάραξις αὐτῶν.

Ἐξ' ἄλλου ἔχομεν, διὰ $m_1 = 0, \frac{\pi}{2}, \pi, \frac{3\pi}{2}, 2\pi, \dots, \infty$: $\Sigma\phi m_1 = \infty, 1/0,91715, 1/0,99627, 1/0,99984, 1/0,99999, \dots, 1$, ἐπομένως αἱ ἀντίστοιχοι τιμαὶ $m_1 \Sigma\phi m_1 =$

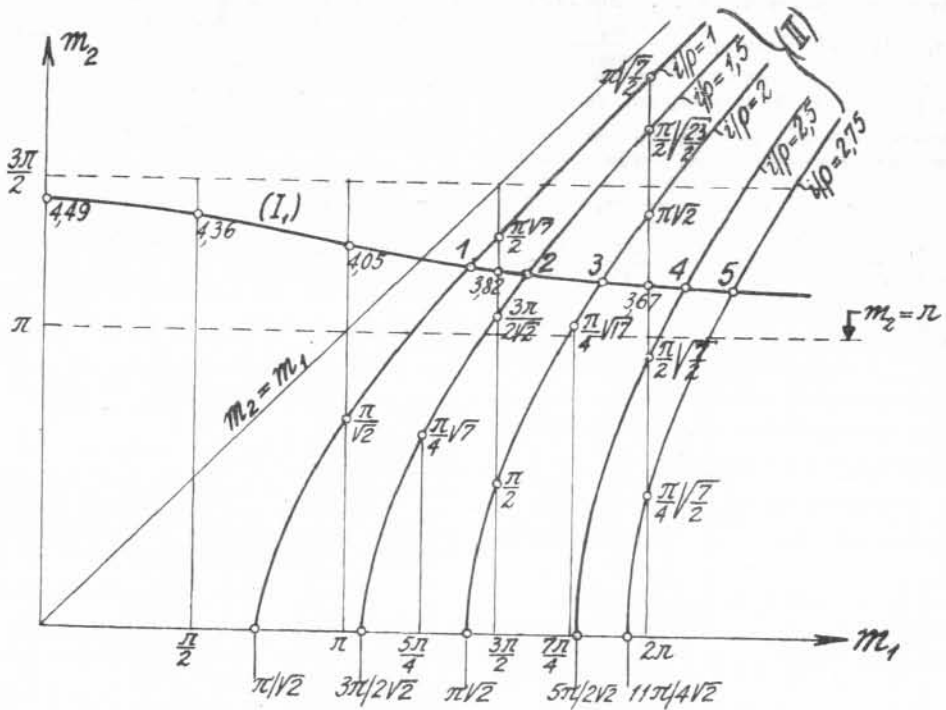
$m_1 = 0$	$m_2 = 4,49$	7,73	...
$\pi/2$	4,36	7,64	...
π	4,05	7,45	...
$3\pi/2$	3,82	7,29	...
2π	3,67	7,13	...
...
...
∞	π	2π	...

Εἰς σύστημα συντεταγμένων m_1, m_2 ἢ συναρτησίς (119) παρίσταται κατὰ ταῦτα ὑπὸ ὀμάδος καμπυλῶν, ἐξ ὧν ἐνδιαφέρει μόνον ἡ (I_1) μετ' τὰς μικροτέρας τεταγμένας m_2 τῆς 1ης στήλης τοῦ ἀνωθι πίνακος (Σχ. 30). Ἡ καμπύλη αὕτη (I_1) διέρχεται διὰ τοῦ σημείου $m_1 = 0, m_2 = 4,49$ καὶ ἔχει ἀσύμπτωτον τὴν εὐθείαν $m_2 = \pi$. Εἰς τὸ σύστημα συντεταγμένων m_1, m_2 χαράσσομεν ἐπί-

σης τὰς ὑπερβολὰς $m_1^2 - m_2^2 = \frac{1}{2} \frac{i^2 \pi^2}{\rho^2}$ διὰ διαφοροῦς

(29) Τὸ ὄριον τοῦ πηλίκου $m_2 / \epsilon\phi m_2$ διὰ $m_2 \rightarrow 0$ ἰσοῦται μετ' τὸ ὄριον τοῦ πηλίκου τῶν παραγῶγων ἀριθμητοῦ καὶ παρονομαστοῦ.

(30) Συμφώνως πρὸς ὑπόθεσιν. (29) θὰ ἔχομεν διὰ $m_1 \rightarrow 0$, $\delta\phi \cdot (m_1 \Sigma\phi m_1) = \delta\phi \cdot \left(\frac{m_1}{\epsilon\phi m_1}\right) = \delta\phi \cdot \Sigma\upsilon\nu^2 m_1 = 1$



Σχ. 30

τιμές $i/q = 1, 1.5, 2, 2.5, 2.75\dots$, δηλαδή τās αὐτās καμπύλας (II) τοῦ Σχ. (26) καὶ προσδιορίζομεν τὰ σημεῖα τομῆς τῶν καμπυλῶν (II) μετὰ τῆς (I), ἤτοι τὰ σημεῖα 1, 2, 3, 4, 5... τοῦ Σχ. 30. Αἱ συντεταγμένα τῶν σημείων τούτων εὐρίσκονται κατὰ σειράν ἴσαι πρὸς 1 (4.44, 3.85), 2 (5.04, 3.77), 3 (5.81, 3.69), 4 (6.65, 3.67), 5 (7.15, 3.63) . . . , καθιστοῦν δὲ ἐλάχιστον τὸ ἄ-

θροισμα $(m_1^2 + m_2^2)$ δι' ὅλας τās τιμὰς i/q , ἄρα ἐλάχιστην καὶ τὴν κρισίμον τάσιν ὑβώσεως σκ συμφώνως πρὸς ἐξ. (114) καὶ (115). Αἱ εἰς τās ἄνω τιμὰς i/q ἀντιστοιχοῦσαι τιμαὶ φ_i^2 δίδονται ἄρα, συμφώνως πρὸς ἐξ. (115), ἐκ τοῦ κάτωθι πίνακος

$i/q = 1$:	$\varphi_i^2 = \frac{4}{\pi^4} \left(\frac{q}{i}\right)^2 (m_1^2 + m_2^2)^2 = \frac{4}{\pi^4} (4.44^2 + 3.85^2)^2 = 48,65$
1,5 :		$\frac{4}{\pi^4} \cdot \frac{1}{1,5^2} (5,04^2 + 3,77^2)^2 = 28,45$
2 :		$\frac{4}{\pi^4} \cdot \frac{1}{4} (5,81^2 + 3,69^2)^2 = 22,95$
2,5 :		$\frac{4}{\pi^4} \cdot \frac{1}{2,5^2} (6,65^2 + 3,67^2)^2 = 21,75$
2,75 :		$\frac{4}{\pi^4} \cdot \frac{1}{2,75^2} (7,15^2 + 3,63^2)^2 = 22,30$
.		.
.		.
.		.

Εἰς τὸ σύστημα συντεταγμένων i/q , φ_i^2 ἢ ἀντιστοιχία τῶν ἀνωτέρω τιμῶν παρίσταται ὑπὸ τῆς καμπύλης τοῦ Σχ. 31, παρουσιαζούσης ἐλάχιστον διὰ $i/q = 2,53$ ἴσον πρὸς $\min \varphi_i^2 = 21,70$.

Ὁ ἀνωτέρω ὑπολογισμός, ἀναφερόμενος εἰς τὸ Σχ. 28, ἰσχύει ὡς εἶδομεν διὰ πλάκα πλάτους $b/2$ ἀρθρωτῶς στηριζομένην κατὰ τὴν ἕδραν $y = 0$, πεπακτωμένην κατὰ τὴν ἕδραν $y = b/2$. Διὰ πλάτος πλακῶς b (ἀντὶ $b/2$) τὸ

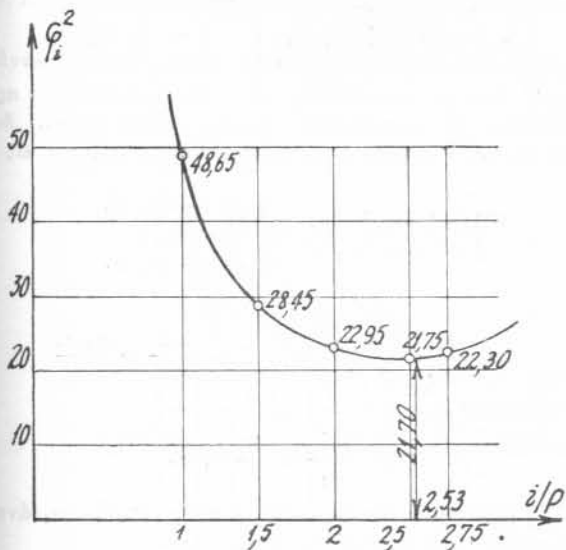
$$\min \varphi_i^2 \text{ παράγεται διὰ } i \frac{2b}{a} = 2,53, \text{ ἤτοι } i/q = \frac{2,53}{2} = 1,265, \text{ ἴσον πρὸς } \min \varphi_i^2 = \frac{21,70}{4} = 5,425,$$

καθ' ὅσον διὰ τὸ πλάτος b θὰ εἶναι, συμφώνως πρὸς ἐξ. (114)

$$\min \sigma_k = 21,70 \frac{N\pi^2}{(2b)^2 h} = \frac{21,70}{4} \cdot \frac{N\pi^2}{b^2 h} = 5,425 \sigma_e. \tag{120}$$

Ἡ $\min \sigma_k$ δημιουργεῖται διὰ $q = a/b = i/1,265 \approx 0,79 i$ ($i = 1, 2, 3 \dots$). Διὰ λόγον πλευρῶν a/b ἴσον πρὸς 0,79 ἢ ἀκέραιον πολλαπλάσιον τούτου ἡ ἐλάχιστη κρισίμος τάσις ὑβώσεως δίδεται ὑπὸ τῆς ἐξ. (120), ἴση περίπου πρὸς τὴν μέσην τιμὴν τῶν ἐλαχίστων κρισίμων τάσεων $4 \sigma_e$ τῆς γύρωθεν ἀρθρωτῶς στηριζομένης πλακῶς (βλ. ἐξ. 89) καὶ $7 \sigma_e$ τῆς καθ' ὅλον τὸ περίγραμμα πεπακτωμένης

πλακός (βλ. έξ. 116). Συνήθως άρχούμεθα εις την έφαρμογήν της έξ. (120), έστω και όταν $\rho \neq 0,79 i$, καιτοι δέν παρουσιάζει δυσχέρειαν ή εύρεσις της εις τυχόντα



Σχ. 31

λόγον ρ άντιστοιχούσης σ_k , καθ' όν τρόπον ύπεδείχθη διά την πεπακτωμένην γύρωθεν πλάκα (βλ. ύποσημ. (27)).

γ) Η έδρα $y=0$ στηρίζεται άρθρωτωδώς, ένώ ή έδρα $y=b$ είναι έλευθέρη στηρίξεως (31) (Σχ. 32).

Τό βέλος της έπιφανείας ύβώσεως θα δίδεται, συμφώνως προς έξ. (98), (105), ύπό της γενικής σχέσεως

$w = \eta \mu \alpha i x$ (Α.ημuy + Β.συνuy + Γ.Ημuy + Δ.Συνuy). Έπί της συνοριακής άρθρωτής έδρας $y=0$ ισχύουν αί συνοριακαί συνθήκαι (62) του Navier, ήτοι $w=0, \Delta w=0$. Έκ της πρώτης των συνθηκών τούτων λαμβάνομεν $0 = \eta \mu \alpha i x (B + \Delta)$, ήτοι $B = -\Delta$, ένώ έκ της 2ας, με

$$\Delta w = \eta \mu \alpha i x \left(\frac{d^2 Y}{dy^2} - \alpha_i^2 Y \right)$$

$$\begin{aligned} \eta \Delta w = \eta \mu \alpha i x & \left[-A \eta \mu u y \cdot (u^2 + \alpha_i^2) - \right. \\ & \left. - B \sigma \nu u y \cdot (u^2 + \alpha_i^2) + \Gamma \cdot \eta \mu u y (v^2 - \alpha_i^2) + \right. \\ & \left. + \Delta \cdot \sigma \nu u y (v^2 - \alpha_i^2) \right] \end{aligned}$$

και άφοϋ εισαγάγωμεν $y=0, \Delta w=0, B = -\Delta$, λαμβάνομεν

$$0 = \eta \mu \alpha i x \cdot B (u^2 + v^2).$$

Άποκλειομένης της λύσεως $\eta \mu \alpha i x=0$ ως και της $u^2 + v^2=0$, διότι συμφώνως προς έξ. (106) είναι $u^2 + v^2 = 2\alpha_i \lambda \neq 0$, άπομένει ή λύσις $B = 0$ άρα και $\Delta = 0$.

Η έξίσωσις του βέλους w άπλοποιείται ούτω εις

$$w = \eta \mu \alpha i x (A \cdot \eta \mu u y + \Gamma \cdot \eta \mu u y). \quad (121)$$

Έπί της έλευθέρης έδρας $y=b$ ισχύουν αί συνοριακαί συνθήκαι (61), ήτοι έν προκειμένον αί

$$\left(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right)_{y=b} = 0, \left(\frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + (2-\mu) \frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y} \right)_{y=b} = 0$$

αίτινες, δυνάμει της έξ. (121) και άποκλειομένης της λύσεως $\eta \mu \alpha i x=0$, λαμβάνουν κατόπιν άπλου ύπολογισμού την μορφήν

$$A (u^2 + \mu \alpha_i^2) \eta \mu u b - \Gamma (v^2 - \mu \alpha_i^2) \eta \mu u b = 0$$

$$A u [u^2 + (2-\mu) \alpha_i^2] \sigma \nu u b - \Gamma v [v^2 - (2-\mu) \alpha_i^2] \sigma \nu u b = 0$$

έπειδή δέ συμφώνως προς την 2αν έξ. (106) είναι

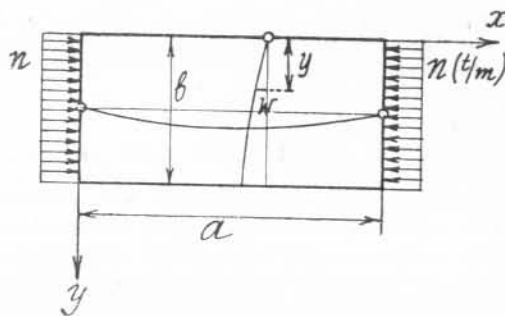
$$u^2 + \mu \alpha_i^2 = v^2 - 2\alpha_i^2 + \mu \alpha_i^2 = v^2 - (2-\mu) \alpha_i^2,$$

$$v^2 - \mu \alpha_i^2 = u^2 + 2\alpha_i^2 - \mu \alpha_i^2 = u^2 + (2-\mu) \alpha_i^2$$

αί άνωτέρω συνθήκαι διατυποϋνται άπλούστερον

$$A (u^2 + \mu \alpha_i^2) \eta \mu u b - \Gamma (v^2 - \mu \alpha_i^2) \eta \mu u b = 0$$

$$A u (v^2 - \mu \alpha_i^2) \sigma \nu u b - \Gamma v (u^2 + \mu \alpha_i^2) \sigma \nu u b = 0 \quad (122)$$



Σχ. 32

Ο μηδενισμός της όριζούσης των συντελεστών των Α, Γ παρέχει την συνθήκαιν ύβώσεως

$$v (u^2 + \mu \alpha_i^2)^2 \eta \mu u b \cdot \sigma \nu u b =$$

$$= u (v^2 - \mu \alpha_i^2)^2 \sigma \nu u b \cdot \eta \mu u b$$

ή

$$\left(\frac{v^2 - \mu \alpha_i^2}{u^2 + \mu \alpha_i^2} \right)^2 = \frac{v}{u} \cdot \frac{\sigma \nu u b}{\eta \mu u b} \quad (123)$$

ένθα αί μεταβληταί u, v, α_i συνδέονται ύπό των έξ. (106). Είναι σκόπιμον, εις έξ. (123) να άπαλείψωμεν έκ των τριών μεταβλητών την μίαν, ως και τό πλάτος b της πλακός. Προς τούτο εισάγομεν τάς νέας δύο μεταβλητάς,

$$m_1 = \alpha_i b, m_2 = \lambda b \quad (123')$$

όποτε αί έξ. (106) γίνονται

$$\begin{cases} u^2 + v^2 = 2 \frac{m_1 m_2}{b^2} \\ v^2 - u^2 = 2 \frac{m_1^2}{b^2} \end{cases}$$

έκ τούτων δέ λαμβάνομεν, δι' έπιλύσεως προς u^2, v^2

$$u^2 = \frac{m_1}{b^2} (m_2 - m_1), v^2 = \frac{m_1}{b^2} (m_2 + m_1)$$

και

$$u = \frac{1}{b} \sqrt{m_1 (m_2 - m_1)}, v = \frac{1}{b} \sqrt{m_1 (m_2 + m_1)}$$

(31) F. Hartmann: Knickung, Kippung, Beulung, 1937, σελ. 166.

Περαιτέρω θά είναι τότε

$$\frac{v^2 - \mu a_1^2}{u^2 + \mu a_1^2} = \frac{m_1(m_2 + m_1) - \mu m_1^2}{m_1(m_2 - m_1) + \mu m_1^2} = \frac{m_2 + (1 - \mu)m_1}{m_2 - (1 - \mu)m_1}$$

$$\frac{v}{u} = \sqrt{\frac{m_2 + m_1}{m_2 - m_1}} \quad \text{και} \quad \frac{\varepsilon \varphi u b}{E \varphi v b} = \frac{\varepsilon \varphi \sqrt{m_1(m_2 - m_1)}}{E \varphi \sqrt{m_1(m_2 + m_1)}}$$

ή δε συνθήκη (123) λαμβάνει την μορφήν

$$\left(\frac{m_2 + (1 - \mu)m_1}{m_2 - (1 - \mu)m_1} \right)^2 = \sqrt{\frac{m_2 + m_1}{m_2 - m_1}} \cdot \frac{\varepsilon \varphi \sqrt{m_1(m_2 - m_1)}}{E \varphi \sqrt{m_1(m_2 + m_1)}} \quad (124)$$

Εισάγουμεν εις την εξ. (124) την τιμήν του συντελεστού μ , λ. χ. διά χάλυβα $\mu = 0,3$, και υπολογίζομεν διά διαφόρους τιμάς m_1 τας αντίστοιχους τιμάς m_2 μέσφ διαδοχικών δοκιμών. Ούτω εύρισκομεν διά χάλυβα την κάτωθι αντίστοιχίαν τιμών

$m_1 = 6$	3	2	1	0,5
$m_2 = 6,29$	3,604	2,848	2,272	2,10

Παρατηρούμεν, ότι ελαττουμένου του αριθμού m_1 ελαττούται και ο m_2 . Ένδιαφέρει όμως να προσδιορισθῆ ἡ ἐλαχίστη τιμὴ $\min m_2 = b \cdot \min \lambda$, καθ' ὅσον εις ταύτην θά ἀντιστοιχῆ, συμφώνως πρὸς ἐξ. (101), ἡ ἐλαχίστη τιμὴ $\min \sigma_k$ τῆς τάσεως ὑβώσεως. Ἐκ τῆς ἀλληλουχίας τῶν τιμῶν m_1 , m_2 τοῦ ἄνω πίνακος συνάγομεν εὐκόλως τὸ συμπέρασμα, ὅτι ἡ $\min m_2$ παράγεται διὰ πολὺ μικρὰς τιμάς m_1 , ἐγγιζούσας τὸ μηδέν. Μὲ $\mu = 0,3$ καὶ τιμάς m_1 πολὺ μικρὰς, τεινούσας πρὸς 0, τὸ ἀριστερὸν μέλος τῆς ἐξ. (124) γράφεται

$$\begin{aligned} \left(\frac{m_2 + 0,7 m_1}{m_2 - 0,7 m_1} \right)^2 &= \frac{m_2^2 + 0,49 m_1^2 + 1,4 m_1 m_2}{m_2^2 + 0,49 m_1^2 - 1,4 m_1 m_2} \approx \\ &\approx \frac{m_2^2 + 1,4 m_1 m_2}{m_2^2 - 1,4 m_1 m_2} = \frac{1 + 1,4 m_1/m_2}{1 - 1,4 m_1/m_2} \end{aligned}$$

ὅπου οἱ ὄροι μὲ παράγοντα m_1^2 παρελείφθησαν ὡς πολὺ μικροὶ ἔναντι τῶν ὄρων m_2^2 καὶ τῶν ἐχόντων συντελεστήν m_1, m_2 . Ἐξ ἄλλου εἶναι γενικῶς διὰ γωνίας

$$\theta < \frac{\pi}{2} : \varepsilon \varphi \theta = \theta + \frac{\theta^3}{3} + \frac{2\theta^5}{3 \cdot 5} + \frac{17\theta^7}{3^2 \cdot 5 \cdot 7} + \dots$$

καὶ ἐπομένως διὰ πολὺ μικρὰς γωνίας θ : $\varepsilon \varphi \theta \approx \theta + \frac{\theta^3}{3} = \theta \left(1 + \frac{\theta^2}{3} \right)$. Ὁμοίως $E \varphi \theta \approx \theta - \frac{\theta^3}{3} = \theta \left(1 - \frac{\theta^2}{3} \right)$. Ὑπὸ τοὺς ὄρους τούτους διὰ

πολὺ μικρὰς τιμάς m_1 δυνάμεθα νὰ γράψωμεν

$$\begin{aligned} \frac{\varepsilon \varphi \sqrt{m_1(m_2 - m_1)}}{E \varphi \sqrt{m_1(m_2 + m_1)}} &\approx \\ &\approx \sqrt{\frac{m_2 - m_1}{m_2 + m_1}} \cdot \left[\frac{1 + \frac{1}{3} m_1(m_2 - m_1)}{1 - \frac{1}{3} m_1(m_2 + m_1)} \right] \end{aligned}$$

ὁπότε τὸ δεξιὸν μέλος τῆς ἐξ. (124) γίνεται ἴσον πρὸς

$$\left[\frac{1 + \frac{1}{3} m_1(m_2 - m_1)}{1 - \frac{1}{3} m_1(m_2 + m_1)} \right] \approx \frac{1 + \frac{1}{3} m_1 m_2}{1 - \frac{1}{3} m_1 m_2}$$

ἐνθα οἱ ὄροι μὲ συντελεστήν m_1^2 παρελείφθησαν πρὸ τῶν ὄρων μὲ συντελεστήν $m_1 m_2$. Κατὰ ταῦτα, διὰ τιμάς m_1 πολὺ μικρὰς ἡ ἐξ. (124) μετασχηματίζεται εἰς

$$\frac{1 + 1,4 m_1/m_2}{1 - 1,4 m_1/m_2} = \frac{1 + \frac{1}{3} m_1 m_2}{1 - \frac{1}{3} m_1 m_2}$$

ἢ

$$1,4 \frac{m_1}{m_2} - \frac{m_1 m_2}{3} = -1,4 \frac{m_1}{m_2} + \frac{m_1 m_2}{3}$$

καὶ ἐντεῦθεν εἰς τὴν

$$2,8 \frac{m_1}{m_2} = \frac{2}{3} m_1 m_2$$

ἐξ ἧς λαμβάνομεν τὴν εἰς πολὺ μικρὰς τιμάς m_1 ἀντιστοιχοῦσαν $\min m_2^2 = 4,20$, ἥτοι

$$\min m_2 = \sqrt{4,20} = 2,049 \quad (125)$$

Πολὺ μικραὶ τιμαὶ m_1 σημαίνουν, συμφώνως πρὸς ἐξ. (123'), τιμάς $a_i b = i \frac{\pi}{\alpha} b = \frac{i \pi}{\rho}$ ὡσαύτως πολὺ μικρὰς, ἄρα τιμάς τοῦ λόγου $\rho = a/b$ πολὺ μεγάλας. Ἡ $\min m_2 = 2,049$ παράγεται ἐπομένως εἰς ἐλάσματα λίαν ἐπιμήκη.

Ἐάν m_1, m_2 παριστοῦν συζυγεῖς τιμάς τῶν ἀριθμῶν τούτων, ἱκανοποιούσας δηλαδὴ τὴν συνθήκην (124), ἡ εἰς τὴν τυχοῦσαν τιμὴν $m_i = \frac{i \pi}{\rho}$ ($i=1, 2, 3, \dots$) ἀντιστοιχοῦσα τιμὴ τοῦ κρίσιμου φορτίου ὑβώσεως υπολογίζεται εὐκόλως ἐκ τῆς ἐξ. (101) ἴση πρὸς

$$n_k = \lambda^2 N = \frac{m_2^2}{b^2} N$$

ἐντεῦθεν δὲ ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως

$$\sigma_k = \frac{n_k}{h} = \frac{m_2^2}{b^2 h} N = \frac{m_2^2}{\pi^2} \cdot \frac{N \pi^2}{b^2 h} = \frac{m_2^2}{\pi^2} \cdot \sigma_e \quad (126)$$

ἐνθα

$$\varphi_i = \frac{m_2}{\pi} \quad (127)$$

Ἡ ἐλαχίστη κρίσιμος τάσις ὑβώσεως υπολογίζεται ἄρα ἐκ τῆς ἐξ. (126)

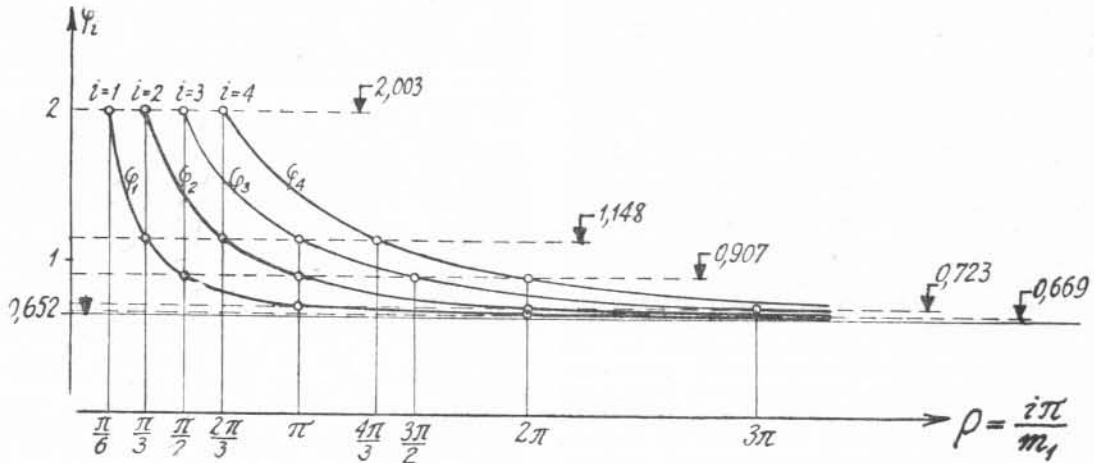
$$\min \sigma_k = \sigma_e \cdot \min \varphi_i^2 = \frac{4,2}{\pi^2} \sigma_e = 0,426 \cdot \sigma_e \quad (128)$$

παραγομένη, ὡς εἶδομεν, διὰ $m_1 = 0$ ἢ $\rho = \infty$.

Πρὸς ὑπολογισμὸν τῆς κρίσιμου τάσεως ὑβώσεως διὰ τυχόντα λόγον $\rho = a/b$ κατασκευάζομεν τὰς καμπύλας $\varphi_i = f_i(\rho)$ διὰ διαφόρους τιμάς i (Σχ. 33). Πρὸς

τοῦτο ὑπολογίζομεν τὰς εἰς τὰς τιμὰς $m_1 = \frac{i\pi}{\rho} = 6, 3, 2, 1, 0,5, \dots 0$ ἢ $\rho = \frac{i\pi}{m_1} = \frac{i\pi}{6}, \frac{i\pi}{3}, \frac{i\pi}{2}, i\pi, 2i\pi \dots \infty$ ἀντιστοιχοῦσας τιμὰς $\varphi_i = \frac{m_2}{\pi}$, διὰ $i = 1, 2, 3, 4 \dots$

καὶ προσδιορίζομεν ἐξ αὐτοῦ τὰς συντεταγμένας τῶν σημείων τῶν καμπυλῶν $\varphi_i = f_i(\rho)$ διὰ διαφοροὺς τιμὰς i . Παρατηροῦμεν ὅτι αἱ συντεταγμέναι φ_i τῶν σημείων τῶν καμπυλῶν τούτων δίδονται ὑπὸ τῆς 3ης στήλης τοῦ ἄνω πίνακος καὶ παραμένουν ἀνεξάρτητοι τοῦ i , ἐνῶ αἱ τετμημέναι ρ , παρεχόμεναι ὑπὸ τῆς 2ας στήλης, μεταβάλ-



Σχ. 33

Καταρτίζομεν δηλαδή τὸν κάτωθι πίνακα

$m_1 = \frac{i\pi}{\rho} = 6$,	$\rho = \frac{i\pi}{m_1} = \frac{i\pi}{6}$,	$\varphi_i = \frac{m_2}{\pi} = \frac{6,29}{\pi} = 2,003$
$= 3$,	$= \frac{i\pi}{3}$,	$= \frac{3,604}{\pi} = 1,148$
$= 2$,	$= \frac{i\pi}{2}$,	$= \frac{2,848}{\pi} = 0,907$
$= 1$,	$= i\pi$,	$= \frac{2,272}{\pi} = 0,723$
$= 0,5$,	$= 2i\pi$,	$= \frac{2,10}{\pi} = 0,669$
\vdots	\vdots	\vdots
\vdots	\vdots	\vdots
$= 0$,	$= \infty$,	$= \frac{2,049}{\pi} = 0,652$

λονται συναρτήσῃ τοῦ i . Διὰ $i = 1$ ἀντιστοιχοῦν εἰς τὰς τεταγμένας τῆς 3ης στήλης κατὰ σειράν αἱ τετμημέναι $\rho = \pi/6, \pi/3, \pi/2, \pi, 2\pi \dots \infty$, διὰ $i = 2$ ἀντιστοιχοῦν εἰς τὰς αὐτὰς τεταγμένας αἱ τετμημέναι $\rho = \pi/3, 2\pi/3, \pi, 2\pi, 4\pi \dots \infty$, διὰ $i = 3$ αἱ τετμημέναι $\rho = \pi/2, \pi, 3\pi/2, 3\pi, 6\pi \dots \infty$, κ.ο.κ. Προκύπτουν αἱ εἰς Σχ. 33 χαραχθεῖσαι καμπύλαι $\varphi_1, \varphi_2, \varphi_3, \varphi_4, \dots$ ἐφαπτόμεναι ἅπασαι ἀσυμπτωτικῶς τῆς εὐθείας $\varphi_i = \frac{2,049}{\pi} = 0,652$, ἐξ ὧν ἐλαχίστας τεταγμένας δι' οἵανδήποτε τιμὴν ρ παρέχει ἡ καμπύλη φ_1 διὰ $i = 1$. Διὰ πᾶσαν τιμὴν τοῦ λόγου ρ ἢ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως s_x παράγεται διὰ $i = 1$ καὶ ἡ πλάξ ὑβοῦται εἰς ὅλας τὰς περιπτώσεις σχηματίζουσα ἓνα μοναδικὸν ὕβον (πρβλ. ἐξ. 98), ὡς σχηματικῶς δεικνύει τὸ Σχ. 32.

(Συνεχίζεται)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό τοῦ κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Ἐπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ προηγουμένου)

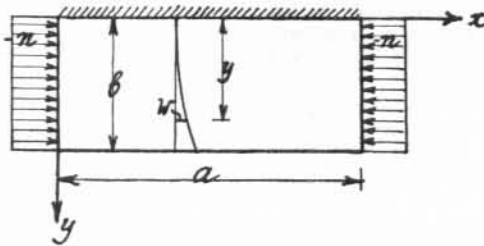
δ) Ἡ ἔδρα $y=0$ εἶναι πεπακτωμένη, ἡ ἔδρα $y=b$ εἶναι ἐλευθέρη (Σχ. 34).

Ἐπί τῆς συνοριακῆς πεπακτωμένης ἔδρας $y=0$ ἰσχύουν αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι (107), ἢ, λόγῳ τῆς ἐξ. (98), αἱ $Y=0, \frac{dY}{dy}=0$. Ἐκ τῆς 1ης τῶν συνθηκῶν τούτων λαμβάνομεν, ὡς εἰς τὴν προηγουμένως ἐξετασθεῖσαν περίπτωσιν, $B=-\Delta$, ἐνῶ ἐκ τῆς 2ας, μὲ

$$\frac{dY}{dy} = A\upsilon\sigma\upsilon\upsilon - B\upsilon\eta\mu\upsilon + \Gamma\upsilon\Sigma\upsilon\upsilon - B\upsilon\text{H}\mu\upsilon$$

εὐρίσκομεν $\Gamma = -\frac{\upsilon}{\upsilon} A$. Ἡ ἐξίσωσις τοῦ βέλους ὑβώσεως γίνεται ἐπομένως

$$w = \eta\mu\alpha\iota x (A\eta\mu\upsilon + B\sigma\upsilon\upsilon\upsilon - A\frac{\upsilon}{\upsilon} \text{H}\mu\upsilon - B\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon).$$



Σχ. 34

Ἐπί τῆς ἐλευθέρᾳ συνοριακῆς ἔδρας $y=b$ ἰσχύουν αἱ συνοριακαὶ συνθήκαι τῆς προηγουμένης περιπτώσεως (γ). Ἡ πρώτη τῶν συνθηκῶν τούτων, ἤτοι ἡ $(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \mu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2})_{y=b} = 0$, κατόπιν ἀπλοῦ ὑπολογισμοῦ γίνεται

$$A(u^2 + \mu\alpha_i^2)\eta\mu\upsilon b + B(u^2 + \mu\alpha_i^2)\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + A\frac{\upsilon}{\upsilon}(v^2 - \mu\alpha_i^2)\text{H}\mu\upsilon b + B(v^2 - \mu\alpha_i^2)\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b = 0$$

ἡ δὲ δευτέρα, ἤτοι ἡ $(\frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + (2-\mu)\frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y})_{y=b} = 0$,

$$\text{μετασχηματίζεται εἰς } Au[u^2 + (2-\mu)\alpha_i^2]\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b - Bu[u^2 + (2-\mu)\alpha_i^2]\eta\mu\upsilon b + Au[v^2 - (2-\mu)\alpha_i^2]\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + Bu[v^2 - (2-\mu)\alpha_i^2]\text{H}\mu\upsilon b = 0.$$

Αἱ ἀνωτέρω συνθήκαι λαμβάνουν ἀπλουστεράν διατύπωσιν, ἂν χάριν συντομίας θῆσωμεν

$$\left. \begin{aligned} u^2 + \mu\alpha_i^2 &= v^2 - (2-\mu)\alpha_i^2 = \xi \\ v^2 - \mu\alpha_i^2 &= u^2 + (2-\mu)\alpha_i^2 = \eta \end{aligned} \right\} \quad (129)$$

καὶ διατάξωμεν ταύτας ὡς πρὸς Α καὶ Β. Θὰ ἔχωμεν τότε

$$\left. \begin{aligned} A(\xi\eta\mu\upsilon b + \frac{\upsilon}{\upsilon}\eta\text{H}\mu\upsilon b) + B(\xi\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + \eta\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b) &= 0 \\ Au(\eta\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + \xi\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b) + B(v\xi\text{H}\mu\upsilon b - u\eta\eta\mu\upsilon b) &= 0 \end{aligned} \right\}$$

καὶ ἐντεῦθεν, διὰ μηδενισμοῦ τῆς ὀριζούσης τῶν συντελεστῶν τῶν Α καὶ Β, τὴν συνθήκην ὑβώσεως

$$\begin{aligned} (\xi\eta\mu\upsilon b + \frac{\upsilon}{\upsilon}\eta\text{H}\mu\upsilon b)(v\xi\text{H}\mu\upsilon b - u\eta\eta\mu\upsilon b) &= \\ = \eta(\eta\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + \xi\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b)(\xi\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b + \eta\Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b) & \\ \text{ἢ τις, ἐκτελουμένων τῶν πράξεων καὶ λαμβανομένων ὑπ' ὄψει τῶν σχέσεων } \eta\mu^2\upsilon b + \sigma\upsilon\upsilon^2\upsilon b = 1, \Sigma\upsilon\upsilon^2\upsilon b - & \\ - \text{H}\mu^2\upsilon b = 1, \text{ μετατρέπεται εἰς τὴν} & \\ 2\xi\eta + (\xi^2 + \eta^2)\sigma\upsilon\upsilon\upsilon b \cdot \Sigma\upsilon\upsilon\upsilon b &= \\ \frac{v^2\xi^2 - u^2\eta^2}{\upsilon\upsilon} \eta\mu\upsilon b \cdot \text{H}\mu\upsilon b. & \quad (130) \end{aligned}$$

Ἡ συνθήκη (130) περιέχει τὰς μεταβλητὰς u, v, ξ, η συνδεομένας μεταξὺ τῶν διὰ τῶν σχέσεων (129) καὶ (106). Εἶναι σκόπιμον νὰ ἀπαλείψωμεν ἐκ τῶν τεσσάρων τούτων μεταβλητῶν τὰς δύο, ὡς καὶ τὸ πλάτος b τῆς πλακῶς, ὡς ἐπράξαμεν καὶ εἰς τὴν προηγουμένην περίπτωσιν (γ). Πρὸς τοῦτο εἰσάγωμεν ἀλὺν τὰς νέας μεταβλητὰς m_1, m_2 , διδομένας ὑπὸ τῶν ἐξ. (123'). Θὰ ἔχωμεν τότε

$$\begin{aligned} u &= \sqrt{m_1(m_2 - m_1)}, & v &= \sqrt{m_1(m_2 + m_1)} \\ \xi &= u^2 + \mu\alpha_i^2 = \frac{m_1}{b^2}(m_2 - m_1) + \mu\frac{m_1^2}{b^2} = \\ &= \frac{m_1}{b^2}[m_2 - (1-\mu)m_1] \\ \eta &= v^2 - \mu\alpha_i^2 = \frac{m_1}{b^2}(m_2 + m_1) - \mu\frac{m_1^2}{b^2} = \\ &= \frac{m_1}{b^2}[m_2 + (1+\mu)m_1] \end{aligned}$$

ἄρα

$$\left. \begin{aligned} 2\xi\eta &= \frac{2m_1^3}{b^4}[m_2^2 - (1-\mu)^2 m_1^2] \\ \xi^2 + \eta^2 &= \frac{2m_1^2}{b^4}[m_2^2 + (1-\mu)^2 m_1^2] \end{aligned} \right\}$$

περαιτέρω δὲ

$$v^2\xi^2 - u^2\eta^2 = \frac{2m_1^4}{b^6}[(2\mu-1)m_2^2 + (1-\mu)^2 m_1^2]$$

ἄρα

$$\frac{v^2\xi^2 - u^2\eta^2}{\upsilon\eta} = \frac{2m_1^3}{b^4} \cdot \frac{[(2\mu-1)m_2^2 + (1-\mu)^2 m_1^2]}{\sqrt{m_2^2 - m_1^2}}$$

Ἡ συνθήκη (130) λαμβάνει οὕτω τὴν μορφήν

$$\begin{aligned} [m_2^2 - (1-\mu)^2 m_1^2] + [m_2^2 + & \\ + (1-\mu)^2 m_1^2] \sigma\upsilon\upsilon\sqrt{m_1(m_2 - m_1)} \cdot \Sigma\upsilon\upsilon\sqrt{m_1(m_2 + m_1)} &= \\ = \frac{m_1[(2\mu-1)m_2^2 + (1-\mu)^2 m_1^2]}{\sqrt{m_2^2 - m_1^2}} \eta\mu\sqrt{m_1(m_2 - m_1)} \cdot & \\ \cdot \text{H}\mu\sqrt{m_1(m_2 + m_1)}. & \quad (131) \end{aligned}$$

Διὰ χάλυσιν, μὲ $\mu=0,5$, ἡ συνθήκη ὑβώσεως θὰ εἶναι $(m_2^2 - 0,49m_1^2) + (m_2^2 +$

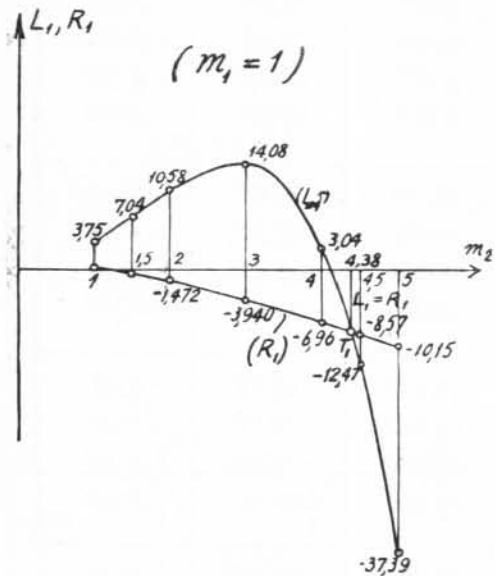
$$+ 0,49 m_1^2) \text{ συν } \sqrt{m_1 (m_2 - m_1)} \cdot \text{ Συν } \sqrt{m_1 (m_2 + m_1)} =$$

$$= \frac{m_1 (0,49 m_1^2 - 0,4 m_2^2)}{\sqrt{m_2^2 - m_2^2}} \text{ ημ } \sqrt{m_1 (m_2 - m_1)} \cdot$$

$$\cdot \text{ Ημ } \sqrt{m_1 (m_2 + m_1)} \quad (132)$$

ή δὲ λύσις τοῦ προβλήματος τῆς ὑβώσεως χαλυβδίνης πλακός, φορτιζομένης καὶ στηριζομένης ὡς δεικνύει τὸ Σχ. 34, ἐγκτεται εἰς τὴν ἀναζητήσιον τῶν εἰς τὰς διαφό-

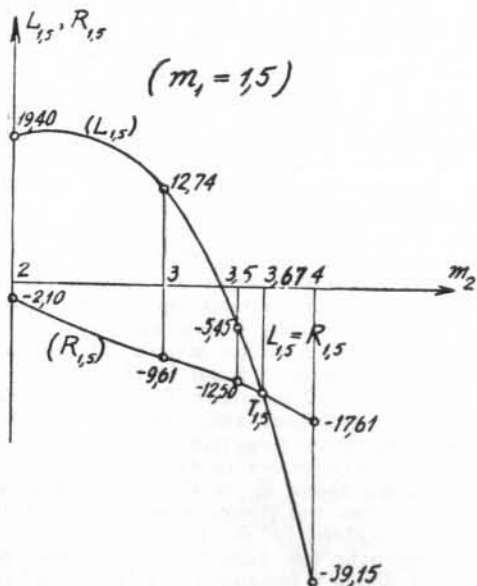
τὰς καμπύλας (L) καὶ (R) διὰ τὴν ὀρισμένην τιμὴν τοῦ m_1 καὶ μεταβλητὰς τιμὰς m_2 . Τὸ σημεῖον τομῆς T τῶν καμπυλῶν (L) καὶ (R) ἔχει τετμημένην m_2 τὴν εἰς τὴν ἐκλεγείσαν τιμὴν m_1 ἀντιστοιχοῦσαν τιμὴν m_2 , τὴν ἱκανοποιοῦσαν τὴν συνθήκην (132). Εἰς τὸ Σχ. (35) ἕως (38) ἐχαράχθησαν αἱ καμπύλαι $L=l(m_2)$, $R=r(m_2)$ διὰ τέσσαρας διαφόρους τιμὰς m_1 , ἤτοι $m_1=1, 1,5, 2, 2,5$. Πρὸς χάραξιν τῶν καμπυλῶν τούτων ἐχρησίμευσαν τὰ ἀριθμητικὰ στοιχεῖα τοῦ κάτωθι πίνακος I. Αἱ τετμημένα m_2 τῶν σημείων τομῆς $T_1, T_{1,5}, T_2, T_{2,5}$ τῶν καμπυλῶν (L₁) καὶ (R₁), (L_{1,5} καὶ R_{1,5}), (L₂) καὶ (R₂), (L_{2,5}) καὶ (R_{2,5}) εὐρέθησαν γραφικῶς, ἴσαι ἀντιστοίχως πρὸς 4,38, 3,67, 3,57, 3,70. Τῇ βοήθειᾳ τῶν οὕτω προ-



Σχ. 35

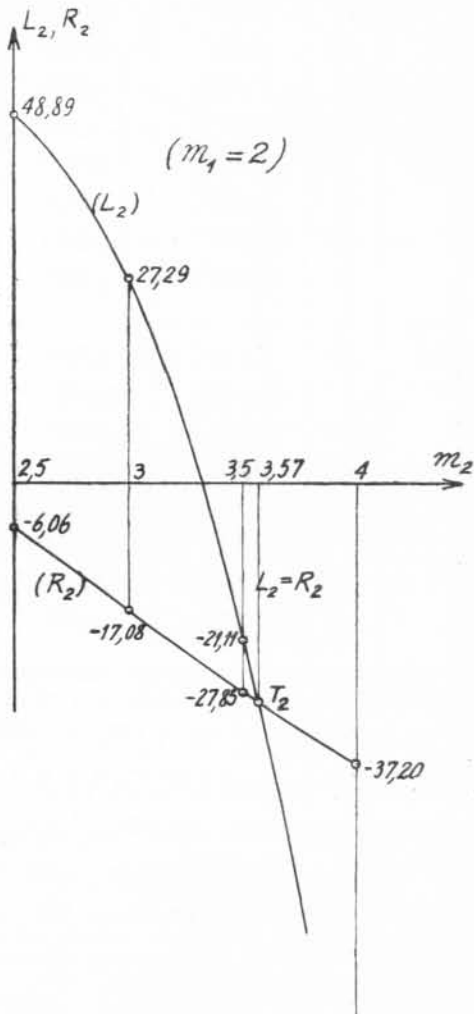
ρους τιμὰς m_1 ἀντιστοιχοῦσαν τιμῶν m_2 , ἤτοι εἰς τὸν προσδιορισμόν, ἐκ τῆς συνθήκης (132), τῆς συναρτήσεως $m_2 = f(m_1)$.

Καλέσωμεν, χάριν συντομίας, L τὸ ἀριστερὸν μέλος



Σχ. 36

τῆς συνθήκης (132), τὸ δὲ δεξιὸν αὐτῆς μέλος R [καὶ κατασκευάσωμεν εἰς σύστημα συντεταγμένων (m_2), (L,R)



Σχ. 37

κυψασῶν συζυγῶν τιμῶν τῶν ἀριθμῶν m_1, m_2 , ἤτοι τῶν

$m_1 = 1$	1,5	2	2,5
$m_2 = 4,38$	3,67	3,57	3,70

δυνάμεθα νὰ χαράξωμεν τὴν καμπύλην $m_2 = f(m_1)$ καὶ δὴ τὴν περιοχὴν αὐτῆς ἔνθα παράγεται $\min m_2$ (Σχ. 59). Εὐρίσκομεν γραφικῶς $\min m_2 = 3,55$ παραγόμενον διὰ $m_1 = 1,92$ καὶ ἐντεῦθεν, τῇ βοήθειᾳ τῶν ἐξ. (126), (127), αἵτινες ἀναλλοίωτοι ἰσχύουσι καὶ ἐν προκειμένῳ, τὴν ἐλαχίστην κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως

$$\min \sigma_k = \sigma_e \cdot \min \varphi_1^2 = \sigma_e \cdot \min \left(\frac{m_2^2}{\pi^2} \right) =$$

$$= \left(\frac{3,55}{\pi} \right)^2 \cdot \sigma_e = 1,28 \sigma_e \quad (133)$$

ΠΙΝΑΞ Ι. ΒΟΗΘΗΤΙΚΟΣ ΠΡΟΣ ΕΠΙΛΥΣΙΝ ΤΗΣ ΕΞΙΣΩΣΕΩΣ (132)

m_1	m_2	$\delta\mu\sqrt{m_1(m_2-m_1)}$	$\eta\mu\sqrt{m_1(m_2-m_1)}$	$\Sigma\mu\sqrt{m_1(m_2+m_1)}$	$H\mu\sqrt{m_1(m_2+m_1)}$	L	R
1	1	1,000	0,000	2,178	1,934	3,75	+ 0,123 ^(*)
	1,5	0,760	0,649	2,533	2,327	7,04	- 0,552
	2	0,540	0,841	2,914	2,737	10,58	- 1,472
	3	0,156	0,988	3,762	3,627	14,08	- 3,940
	4	- 0,160	0,987	4,732	4,624	3,04	- 6,960
	4,5	- 0,295	0,955	5,265	5,169	- 12,47	- 8,570
5	- 0,416	0,909	5,837	5,751	- 37,39	- 10,150	
1,5	2	0,648	0,762	4,993	4,891	19,40	- 2,10
	3	0,071	0,997	6,756	6,681	12,74	- 9,61
	3,5	- 0,160	0,987	7,768	7,704	- 5,45	- 12,50
	4	- 0,357	0,934	8,863	8,807	- 39,15	- 17,61
2	2,5	0,540	0,841	10,068	10,018	48,89	- 6,06
	3	0,156	0,988	11,830	11,788	27,29	- 17,08
	3,5	- 0,160	0,987	13,807	13,770	- 21,11	- 27,85
	4	- 0,416	0,909	15,986	15,956	- 105,16	- 37,20
2,5	3	0,437	0,899	20,399	20,374	113,43 ⁵	- 14,75
	3,5	- 0,0102	0,9999	24,051	24,034	5,42 ⁵	- 45,00
	4	- 0,357	0,934	28,140	28,122	- 178,86 ⁵	- 70,00

παραγομένην, ως είδομεν, διά $m_1 = 1,92$, η συμφώνως πρὸς ἐξ. (97), (123) διά $\frac{i\pi}{\rho} = 1,92$ ($i = 1, 2, 3, \dots$). Ἐπομένως, διά λόγον πλευρῶν τῆς χαλυβδίνης πλακὸς $\rho = \frac{i\pi}{1,92} = i \cdot 1,635$, ἴσον πρὸς τὸν ἀριθμὸν 1,635 ἢ πρὸς ἀκέραιον πολλαπλάσιον τούτου, ἢ ὕψους τῆς πλακὸς λαμβάνει χώραν εὐθύς ὡς ἡ τάσις σ_k φθάσῃ καὶ ὑπερβῇ τὴν τιμὴν 1,28 σε. Ὑπὸ τὴν τάσιν ταύτην ὑβοῦται πλάξ ἀπείρου μήκους, παραγομένων ἀπείρων ὕβων μήκους 1,635 b ἐκάστου, ἐν γένει δὲ πλάξ μήκους $i \cdot 1,635 b$, παραγομένων τότε i τὸν ἀριθμὸν ὕβων κατὰ τὴν διεύθυνσιν τοῦ μήκους τῆς πλακὸς.

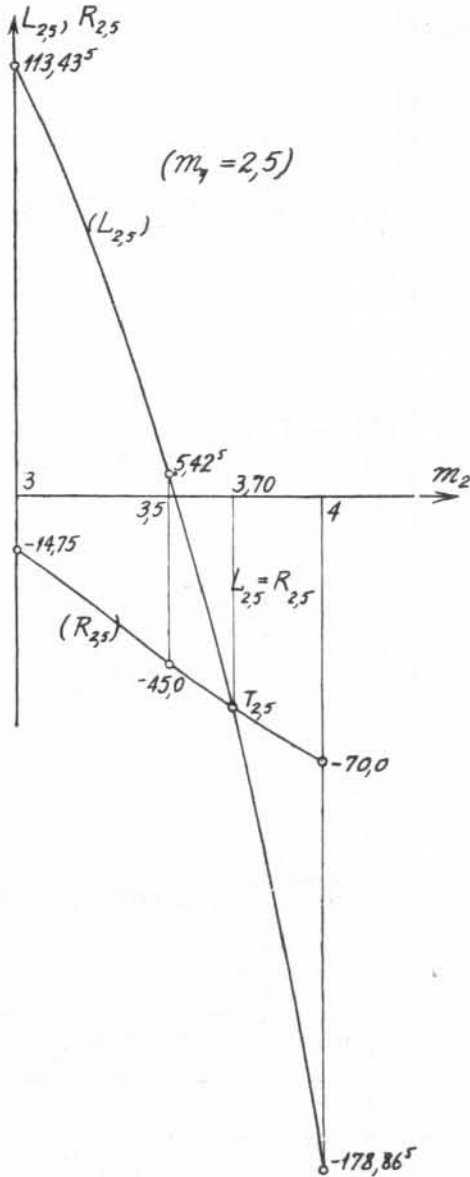
Διὰ τυχόντα λόγον ρ ἢ ἀντίστοιχος κρίσιμος τάσις ὑβώσεως δύναται νὰ ὑπολογισθῇ, καθ' ὃν τρόπον ὑπεδείξαμεν εἰς τὴν προηγουμένην περίπτωσιν (γ), ἀφοῦ κατασκευασθῶν αἱ καμπύλαι $q_i = f_i(\rho)$ διὰ διαφόρους τιμὰς $i = 1, 2, 3, \dots$ Παρατιθέμεθα ἐνταῦθα τοῦ ὑπολογισμοῦ τούτου, ἀπαιτούντος ἄλλως τε τὸν προσδιορισμὸν περισσοτέρων ζευγῶν τῶν συζυγῶν τιμῶν m_1, m_2 , ἀρκούμεθα δὲ εἰς τὴν εὐθεσίαν μόνον τῆς $\min \sigma_k$, δυναμένης νὰ εφαρμοσθῇ μεθ' ἱκανοποιητικῆς προσεγγίσεως, διὰ τὰς πλείστας περιπτώσεις τῆς πράξεως.

Πρὸς ἀνακεφαλαίωσιν τῶν μέχρι τοῦδε ἐξετασθεισῶν περιπτώσεων ὑβώσεως τῆς θλιβομένης ὀρθογωνικῆς πλακὸς, ἧς αἱ θλιβόμεναι ἔδραι x στηρίζονται ἀρθρωτῶς, ἐνῶ αἱ ἐν ταύταις κάθετοι ἔδραι y στηρίζονται ἀρθρωτῶς ἢ διὰ πακτώσεως ἢ εἶναι ἐλευθέραι στηρίξεως, παραθέτομεν εἰς τὸν ἀνωτέρω πίνακα II τὰ ἀποτελέσματα τοῦ γενομένου ἐν § 8 καὶ ἐν τῇ παρουσίᾳ παραγράφῳ ὑπολογισμοῦ. Σημειοῦμεν, ὅτι διὰ τὰς τρεῖς πρώτας περιπτώσεις στηρίξεως τῶν ἐδρῶν y αἱ διδόμεναι ὑπὸ τοῦ πίνακος τούτου τιμαὶ $\min \sigma_k$ καὶ τὰ λοιπὰ ἀναγραφόμενα μεγέθη ἰσχύουν διὰ τυχόντα συντελεστὴν ἀκαμψίας N , ἄρα διὰ πλάκα ἐξ οἰουδήποτε ὑλικοῦ ἀκολουθοῦντος τὸν νόμον τοῦ Hooke, ἐνῶ διὰ τὰς τελευταίας περιπτώσεις στηρίξεως ὑπ' ἀρ. 4 καὶ 5 ὁ συντελεστὴς μ πλευρικῆς συστολῆς τοῦ ὑλικοῦ ἐλήφθη ἴσος πρὸς 0,3 (χάλυψ). Ἐξ ἄλλου ἡ ἐφαρμογὴ τῶν δεδομένων τοῦ ἀνω πίνακος προϋποθέτει, ὅτι ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως σ_k παραμένει μικροτέρα τοῦ ὁρίου ἀναλογίας σ_a τοῦ ὑλικοῦ, ἐξ οὗ ἡ πλάξ, ἦτοι ἐντὸς τῶν ὁρίων τῆς ἐλαστικῆς περιοχῆς.

(*) Διὰ $m_1 = 1, m_2 \rightarrow 1$ εἶναι $\eta\mu\sqrt{m_1(m_2-m_1)} \rightarrow 0$
καὶ $\sqrt{m_2^2 - m_1^2} \rightarrow 0$, ἄρα $\delta\rho = \frac{\eta\mu\sqrt{m_1(m_2-m_1)}}{\sqrt{m_2^2 - m_1^2}} =$
 $\delta\rho = \frac{\eta\mu\sqrt{m_2 - 1}}{\sqrt{m_2^2 - 1}} = \delta\rho \cdot \frac{\frac{d}{dm_2}(\sqrt{m_2 - 1})}{\frac{d}{dm_2}(\sqrt{m_2^2 - 1})} = \frac{1}{\sqrt{2}}$ καὶ ἐπο-
 $m_2 \rightarrow 1$ $m_2 \rightarrow 1$
μένως, $R_1 = + 0,09 \times 1,934 \times \frac{1}{\sqrt{2}} = + 0,123$.

Ἡν περιπτώσιν, καθ' ἣν αἱ θλιβόμεναι ἔδραι x εἶναι

πεπακτωμένα (άντι άρθρωτως στηριζόμενα) δέν εξετάζομεν ἐνταῦθα, καθ' ὅσον αὐτὴ σπανιώτατα ἐν τῇ πράξει ἀπαντᾶται. Πράγματι, ὁσάκις διατάσσομεν καθέτως εἰς τὴν διεύθυνσιν θλίψεως ἐλάσματα ἀκαμψίας καὶ θεωροῦμεν τὸ μεταξὺ τῶν δύο τούτων ἐλασμάτων τμήμα τῆς πλακός, εἶναι πολὺ τολμηρὸν νὰ δεχθῶμεν τὴν πλάκα πεπακτωμένην ἐπὶ τῶν ἐλασμάτων, ἔστω καὶ μερικῶς, πλὴν ἂν ἡ ἀκαμψία τῶν τελευταίων τούτων εἶναι τόσον μεγάλη, ὥστε νὰ ἐπιτρέπη τοιαύτην παραδοχὴν. Τὴν ἐν λόγῳ περιπτώσιν τῆς πλακός μεθ' ἑπιβομῆνας ἑδρας πε-

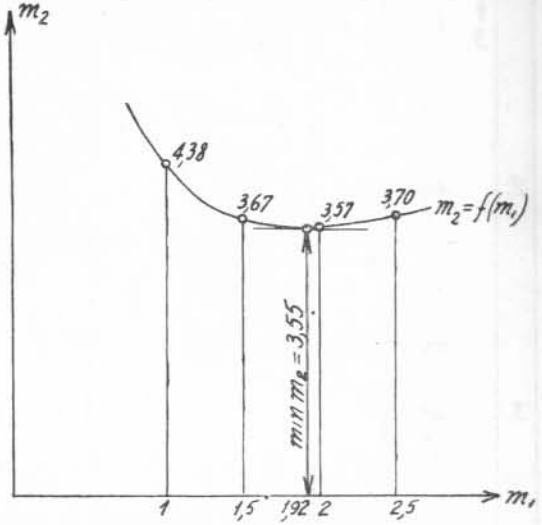


Σχ. 38

πακτωμένας καὶ τὰς λοιπὰς ἀρθρωτῶς στηριζόμενας, ἐπραγματεύθη ἐκτενῶς ὁ F. Schleicher, (32) ἡ δὲ ἐκ τοῦ ὑπολογισμοῦ τούτου προκύψασα τάσις ὑβώσεως διὰ $q = 0,5, 1, 2, 3, \dots$ εὑρέθη ἀντιστοίχως ἴση πρὸς τὸ 2,9, 1,7, 1,2, 1,1 — πολλαπλάσιον τῆς τάσεως ὑβώσεως δι' ἀρθρωτὴν ἑδρασιν τῶν θλιβομένων ἑδρῶν (περίπτωσις

1 τοῦ πίνακος). Παρατηροῦμεν, ὅτι δι' ἐπιμήκη ἐλάσματα ἢ πάκτωσις τῶν θλιβομένων ἑδρῶν ἐλαφρῶς μόνον ἐπιγεάζει τὴν τάσιν ὑβώσεως.

§ 10. Αἱ ἐξισώσεις τῆς πλακός εἰς πολικὰς συντεταγμένας. Διὰ τὴν ἐξέτασιν περιπτώσεων τινῶν ὑβώσεως πλακῶν κυκλικῶν (βλ. § 11, 12) εἶναι σκόπιμον νὰ εἰσαγάγωμεν ἀντὶ τῶν ὀρθογωνίων x, y , πολικὰς συντεταγμένας r, α τῆς τρίτης συντεταγμένης z παριστάσεως, ὡς



Σχ. 39

καὶ πρότερον, τὴν ἀπόστασιν τοῦ τυχόντος σημείου τῆς πλακός ἀπὸ τοῦ μέσου ἐπιπέδου αὐτῆς (Σχ. 40). Πρὸς εὔρεσιν τῆς νέας μορφῆς τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως (48) ἀρκεῖ νὰ προσδιορισθῶμεν εἰς πολικὰς συντεταγμένας τὴν ἔκφρασιν τοῦ διαφορικοῦ ἐκτελεστοῦ Δw , ἢ ἀπλῶς τοῦ

$$\Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}$$

Μεταξὺ τῶν ὀρθογωνίων συντεταγμένων x, y καὶ τῶν πολικῶν r, α τυχόντος σημείου K (Σχ. 40α), ἰσχύουσι αἱ σχέσεις

$$x = r \cdot \sigma \nu \alpha, \quad y = r \cdot \eta \mu \alpha$$

$$r = \sqrt{x^2 + y^2}, \quad \alpha = \text{τοξοφ. } \frac{y}{x}$$

ἐπομένως θὰ εἶναι

$$\frac{\partial r}{\partial x} = \frac{2x}{2\sqrt{x^2 + y^2}} = \frac{x}{r} = \sigma \nu \alpha$$

$$\frac{\partial \alpha}{\partial x} = -\frac{y}{x^2 + y^2} = -\frac{\eta \mu \alpha}{r}$$

$$\frac{\partial r}{\partial y} = \frac{y}{r} = \eta \mu \alpha$$

$$\frac{\partial \alpha}{\partial y} = \frac{x}{x^2 + y^2} = \frac{\sigma \nu \alpha}{r}$$

Βάσει τῶν ἀνωτέρω, αἱ πρῶται καὶ αἱ δευτέραι μερικαὶ παράγωγοι τῆς συναρτήσεως $w = f(r, \alpha)$ ὡς πρὸς x καὶ y , εὑρίσκονται ἐκ τῶν σχέσεων

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial w}{\partial x} &= \frac{\partial w}{\partial r} \cdot \frac{\partial r}{\partial x} + \frac{\partial w}{\partial \alpha} \cdot \frac{\partial \alpha}{\partial x} = \frac{\partial w}{\partial r} \sigma \nu \alpha - \frac{\partial w}{\partial \alpha} \cdot \frac{\eta \mu \alpha}{r} = \left(\sigma \nu \alpha \frac{\partial}{\partial r} - \frac{\eta \mu \alpha}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial \alpha} \right) w \\ \frac{\partial w}{\partial y} &= \frac{\partial w}{\partial r} \cdot \frac{\partial r}{\partial y} + \frac{\partial w}{\partial \alpha} \cdot \frac{\partial \alpha}{\partial y} = \frac{\partial w}{\partial r} \eta \mu \alpha + \frac{\partial w}{\partial \alpha} \cdot \frac{\sigma \nu \alpha}{r} = \left(\eta \mu \alpha \frac{\partial}{\partial r} + \frac{\sigma \nu \alpha}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial \alpha} \right) w \end{aligned} \right\}$$

(32) F. Schleicher: «Mitteilungen aus den Forschungsanstalten von Gutehoffnungshütte u.s.w.», Bd. 1, 1930-32.

ΠΙΝΑΞ II. ΑΝΑΚΕΦΑΛΑΙΩΤΙΚΟΣ ΕΞΕΤΑΣΘΕΙΩΝ ΠΕΡΙΠΤΩΣΕΩΝ

Α/Α	Στήριξις εδρών y	Στήριξις εδρών x (άρθρωση)	τιν σ_k	τιν σ_k παράγεται διά	Μήκος ύψου κατά θσον x	Τύποι Υπολογισμού Παρατηρήσεις
1.			$4. \sigma_e$	$\rho = z$ ($z = 1, 2, 3, \dots$)	$\frac{a}{z} = \beta$	Εξ. (89), $\mu, E = \text{τυκόντα}$
2.		»	$7. \sigma_e$	$\rho = 0,66z$	$\frac{a}{z} = 0,66\beta$	Εξ. (116), $\mu, E = \text{τυκόντα}$
3.		»	$5,425. \sigma_e$	$\rho = 0,79z$	$\frac{a}{z} = 0,79\beta$	Εξ. (120), $\mu, E = \text{τυκόντα}$
4.		»	$0,426. \sigma_e$	$\rho = \infty$	a	Εξ. (128), $\mu = 0,3$ (ζάλυση)
5.		»	$1,28. \sigma_e$	$\rho = 1,635z$	$\frac{a}{z} = 1,635\beta$	Εξ. (133), $\mu = 0,3$ (ζάλυση)

Γενική Παρατήρησις: Οι άνω τύποι ισχύουν διά την ελαστικήν περιοχήν, όταν $\sigma_k \leq \sigma_{\text{αναλ}}$.

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = \left(\sigma_{\text{να}} \cdot \frac{\partial}{\partial r} - \frac{\eta \mu \alpha}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial \alpha} \right) \cdot \left(\sigma_{\text{να}} \frac{\partial w}{\partial r} - \frac{\eta \mu \alpha}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial \alpha} \right)$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = \left(\eta \mu \alpha \cdot \frac{\partial}{\partial r} + \frac{\sigma_{\text{να}}}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial \alpha} \right) \cdot \left(\eta \mu \alpha \cdot \frac{\partial w}{\partial r} + \frac{\sigma_{\text{να}}}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial \alpha} \right)$$

Σχηματίζομεν τὸ ἄθροισμα $\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}$, ὅπερ μετὰ τὴν ἐκτέλεσιν τῶν πράξεων γίνεται

$$\Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = \frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} \quad (134)$$

ἐντεῦθεν δὲ εὐρίσκομεν τὴν ἔκφρασιν τοῦ ἐκτελεστοῦ $\Delta \Delta w$ εἰς πολικάς συντεταγμένας

$$\Delta \Delta w = \left(\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2}{\partial \alpha^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial r} \right) \cdot \left(\frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} \right)^{(33)} \quad (135)$$

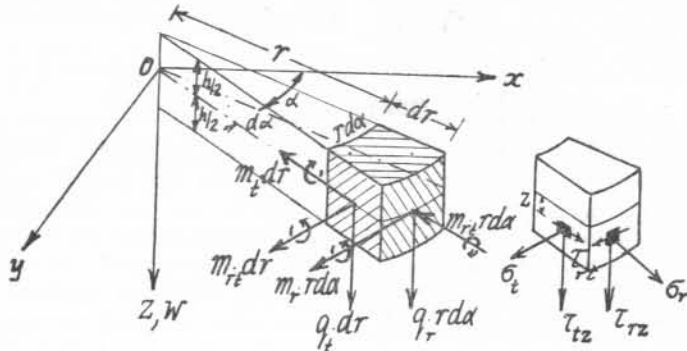
Ἡ ἐξ. (48), ἤτοι $\Delta \Delta w = p/N$ παραμένει ἐν ἰσχύϊ καὶ εἰς πολικάς συντεταγμένας, μετὰ τὴν διαφορὰν, ὅτι ὁ ἐκτελεστής $\Delta \Delta w$ δίδεται ἐν προκειμένῳ ὑπὸ τῆς ἐξ. (135).

Πρὸς ὑπολογισμὸν τῶν ποραμέτρων τῆς ἐντατικῆς καταστάσεως εἰς τι σημεῖον τῆς πλακός, συναρτήσῃ τοῦ

(33) Πρὸβλ. A. u. L. Föppl: Drang und Zwang, Bd. I 1924, § 26, σελ. 173 καὶ E. Κοκκίνοπούλου: Σύμμορφος ἀπεικόνισις ἐπιπέδων ἐντατικῶν καταστάσεων «Τεχνικά Χρονικά» 1941, τεύχος 237-238, σελ. 290-291.

βέλους w , τών πολικῶν συντεταγμένων r , α και τῆς ἀποστάσεως αὐτοῦ z ἀπὸ τοῦ μέσου ἐπιπέδου, ἀποχωρίζομεν ἐκ τῆς πλακός, τῇ βοηθεῖα δύο κυλινδρικών τομῶν, ἀπεχουσῶν κατα dr , και δύο μεσημβρινῶν τομῶν, σχηματίζουσῶν γωνίαν $d\alpha$, ἀπειροστὸν στοιχείον με κυλινδρικός ἐδρας $hrda$ και μεσημβρινάς hdr (σχ. 40). Καλέσωμεν σ_r σε τὰς ὀρθὸς τάσεις, τ_{rt} , τ_{tz} , τ_{rz} τὰς διατμητικὰς τάσεις ἐπὶ τῶν ἐδρῶν $hrda$, hdr εἰς ἀπόστασιν z ἀπὸ τοῦ μέ-

$$\left. \begin{aligned} m_r &= -N \left[\frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \mu \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} \right) \right] \\ m_t &= -N \left[\mu \frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} \right] \\ m_{rt} &= -N(1-\mu) \cdot \frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial \alpha} \right) \end{aligned} \right\} (139)$$



Σχ. 40

σου ἐπιπέδου, περαιτέρω ἐν ἀναλογίᾳ πρὸς ἐξ. (40), § 4

$$m_r = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_r z dz, m_t = \int_{-h/2}^{+h/2} \sigma_t z dz, m_{rt} = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{rt} z dz \quad (136)$$

τὰς ἀνά μονάδα μήκους τῶν ἀντιστοιχῶν ἐδρῶν ἀνηγμένας ροπὰς τῶν ὀρθῶν τάσεων σ_r , σ_t και τῆς διατμητικῆς τ_{rt} , χαρακτηριζόμενας ὡς **καμπτικές ροπὰς** (ἀκτινικήν και ἐφαπτομενικήν) και **ροπήν συστροφῆς** τῆς πλακός, τέλος ἐν ἀναλογίᾳ πρὸς ἐξ. (41)

$$q_r = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{rz} \cdot dz, q_t = \int_{-h/2}^{+h/2} \tau_{tz} dz \quad (137)$$

τὰς ἀνά μονάδα μήκους τῶν ἐδρῶν $h \cdot rda$, hdr ἀνηγμένας συνισταμένας τῶν διατμητικῶν τάσεων τ_{rz} , τ_{tz} , ἄς χαρακτηρίζομεν ὡς **τεμνουσὰς δυνάμεις** τῆς πλακός (ἀκτινικήν και ἐφαπτομενικήν). Θετικαὶ κατευθύνσεις τῶν τάσεων σ , τ ὡς και τῶν ροπῶν m και τῶν τεμνουσῶν δυνάμεων q ἐκλέγονται αἱ ἐν σχ. 40 διὰ βελῶν σημειούμεναι, ἐν ὁμοφωνίᾳ πρὸς τὰς ἐν § 4 γενομένας παραδοχὰς (τὸ βλ. σχ. 9, 9α).

Τῇ βοηθεῖα ὑπολογισμῶν ἀναλόγων πρὸς τοὺς γενομένους διὰ τὴν περίπτωσιν χρησιμοποίησεως ὀρθογωνίων συντεταγμένων x , y (βλ. § 4), αἱ ὀρθαὶ τάσεις σ_r , σ_t και ἡ διατμητικὴ τ_{rt} παρέχονται συναρτήσεσι τοῦ βέλους w εἰς πολικὰς συντεταγμένας ὑπὸ τῶν σχέσεων

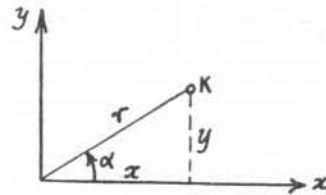
$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left[\frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \mu \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} \right) \right] \\ \sigma_t &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left[\mu \frac{\partial^2 w}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} \right] \\ \tau_{rt} &= -\frac{Ez}{1+\mu} \cdot \frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial \alpha} \right) = \\ &= -2Gz \cdot \frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \cdot \frac{\partial w}{\partial \alpha} \right) \end{aligned} \right\} (138)$$

αἱ δὲ ροπὰὶ κάμψεως και συστροφῆς ὡς και αἱ τέμνουσαι δυνάμεις ὑπὸ ἐκφράσεων παρεμφερῶν πρὸς τὰς (43), (47), ἦτοι

$$q_r = -N \cdot \frac{\partial}{\partial r} (\Delta w), q_t = -N \frac{1}{r} \cdot \frac{\partial}{\partial \alpha} (\Delta w). \quad (140)$$

Τέλος αἱ διατμητικὰί τάσεις τ_{rz} , τ_{tz} δίδονται ὑπὸ ἐξισώσεων καθ' ὅλα ὁμοίων πρὸς τὰς (54), (54'), παρεχούσας τὰς τ_{xz} , τ_{yz} εἰς ὀρθογωνίους συντεταγμένας. (34)

Σημαντικῶς ἀπλοποιῶνται αἱ ἐξ. (134), (135) και (138) ἕως (140), ὡςάκις ἡ τεταγμένη w τῆς ἐπιφανείας κάμψεως καθίσταται—λόγφ συμμετρίας γεωμετρικῆς, στη-



Σχ. 40 α

ρίξεως και φορτίσεως τῆς πλακός περί τι κέντρον ἢ ἄξονα συμμετρίας—**συνάρτησις μιᾶς μόνον μεταβλητῆς**, ἦτοι τῆς πολικῆς ἀποστάσεως r ($w = f(r)$). Ἡ ἐπιφάνεια κάμψεως μετατρέπεται τότε εἰς **ἐπιφανείαν ἐκ περιστροφῆς** περί τὸν ἄξονα συμμετρίας τῆς πλακός, ἡ δὲ ἐντατικὴ κατάσταση, ἡ ἀντιστοιχοῦσα εἰς τὴν παραμόρφωσιν ταύτην τῆς πλακός, ὀνομάζεται **ἀξονοσυμμετρικὴ**. Τιαύτη ἀξονοσυμμετρικὴ ἐντατικὴ κατάσταση παράγεται λ.χ. εἰς πλάκα κυκλικὴν ἀκτίνοσ a και σταθεροῦ πάχους, με ὁμοίμορφον στήριξιν, καθ' ὅλην τὴν περίμετρον αὐτῆς $r=a$, φορτιζομένην ὑπὸ κατακορύφων φορτίων $p = \varphi(r)$, σταθερᾶς ἐντάσεως ἐπὶ περιφερείας $r = \text{σταθ.}$

Θὰ ἔχωμεν τότε $\frac{\partial w}{\partial \alpha} = \frac{\partial^2 w}{\partial \alpha^2} = 0$ και ἐὰν ἀντικαταστήσωμεν τὰ μερικὰ δι' ὀλικῶν διαφορικῶν

$$\Delta w = \frac{d^2 w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} = \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \left(r \frac{dw}{dr} \right) \quad (134')$$

$$\Delta \Delta w = \left(\frac{d^3}{dr^3} + \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \right) \left(\frac{d^2 w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) \quad (135')$$

(34) Παραλείπεται ἡ ἀπόδειξις τῶν ἐξ. (138) — (140). Διὰ μειζονας λεπτομερείας βλ. A. N á d á i: *Elastische Platten*. 1925, & 47.

περαιτέρω

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\frac{d^2w}{dr^2} + \frac{\mu}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) \\ \sigma_t &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\mu \frac{d^2w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) \\ \tau_{rt} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (138')$$

και

$$\left. \begin{aligned} m_r &= -N \left(\frac{d_2w}{dr^2} + \frac{\mu}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) \\ m_t &= -N \left(\mu \frac{d^2w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) \\ m_{rt} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (139')$$

$$q_r = -N \cdot \frac{d}{dr} (\Delta w), \quad q_t = 0. \quad (140')$$

Παρατηρούμεν, ότι εις την θεωρηθείσαν αξονοσυμμετρικήν έντατικήν κατάστασιν αι παράλληλοι πρὸς τὸ μέσον επίπεδον διατμητικαί τάσεις τ_{rt} μηδενίζονται, ὡσαύτως δὲ ἰσοῦνται πρὸς μηδέν αι ἐπι τῶν μεσημβρινῶν ἑδρῶν λοιπαί διατμητικαί τάσεις τ_{tz} , διευσθύνόμεναι καθέτως πρὸς τὸ μέσον επίπεδον. (35)

Ἡ μερικὴ διαφορικὴ ἐξίσωσις (48) τοῦ βέλους κάμψεως τῆς πλακῶς μεταπίπτει εἰς τὴν ὀλικὴν διαφορικὴν ἐξίσωσιν 4ης τάξεως

$$\left(\frac{d^2}{dr} + \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \right) \left(\frac{d^2w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) = \frac{p}{N} \quad (141)$$

ἣς ἡ γενικὴ λύσις εἶναι

$$w = c_1 + c_2 \cdot \ln r + c_3 r^2 + c_4 r^2 \ln r + w_1 \quad (36) \quad (142)$$

ἐνθα τὸ ἄθροισμα τῶν τεσσάρων πρώτων ὀρων ἀποτελεῖ τὴν γενικὴν λύσιν τῆς ὁμογενοῦς ἐξίσωσεως

$$\left(\frac{d^2}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \right) \left(\frac{d^2w}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw}{dr} \right) = 0$$

ἐνῶ ὁ ὀρος w_1 παριστᾷ μίαν μερικὴν λύσιν τῆς ἀνομοιογενοῦς (141).

Ἐὰν συμφώνως πρὸς ἐξ. (134') θέσωμεν

$$\Delta w_1 = \frac{d^2w_1}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{dw_1}{dr} = \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \left(r \frac{dw_1}{dr} \right) = u$$

εἰσαγάγωμεν δὲ τὴν τιμὴν ταύτην εἰς τὴν ἐξ. (141), λαμβάνομεν τὴν ταυτότητα

$$\frac{d^2u}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{du}{dr} = \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \left(r \frac{du}{dr} \right) = \frac{p}{N}$$

καὶ ἐκ ταύτης δι' ὀλοκληρώσεως

$$u = \frac{1}{N} \int \frac{dr}{r} \int p r dr \quad (143)$$

ἄρα

$$w_1 = \int \frac{dr}{r} \int u r dr. \quad (143')$$

Γνωστῆς οὔσης τῆς συναρτήσεως $p = \varphi(r)$ δυνάμεθα ἐν γένει ἐκ τῶν ἐξ. (143), (143') νὰ προσδιορίσωμεν τὴν μερικὴν λύσιν w_1 . Διὰ $p = \text{σταθ.}$, ἤτοι φόρτισιν ὁμοιο-

(35) Προκύπτει καὶ ἀπ' εὐθείας, ὅτι δέον νὰ εἶναι $\tau_{rt} = \tau_{tz} = 0$, καθ' ὅσον διὰ $\tau_{rt} \neq 0$ θὰ παρείχετο ῥοπή συστροφῆς m_{rt} ἐπὶ τε τῶν κυλινδρικών καὶ τῶν μεσημβρινῶν ἑδρῶν, μὲ ἐξ ἴσου δικαιολογημένην τὴν θετικὴν καὶ τὴν ἀρνητικὴν φορὰν, λόγῳ τῆς ὀρισταμένης συμμετρίας. Ὁσαύτως, διὰ $\tau_{tz} \neq 0$ θὰ ἀνεπτύσσοντο ἐπὶ τῶν ἑδρῶν hdz τέμνουσαι δυνάμεις q_t , αἵτινες θὰ προεκάλλουν ὀλισθήσιν τῶν ἐναντι ἀλλήλων μεσημβρινῶν ἑδρῶν, μὴ συμβιβασμένην πρὸς τὴν γενομένην παραδοχὴν, καθ' ἣν ἡ ἐπιφάνεια κάμψεως εἶναι ἐκ περιστροφῆς ἐπιφάνεια.

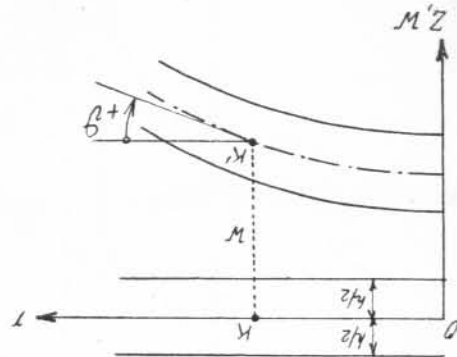
(36) Drang u. Zwanz Bd. I 1934, § 27, σελ. 175.

μόρφως κατανεμημένην, γίνεται $u = pr^2/4N$ καὶ $w_1 = pr^4/64N$, ἢ δὲ γενικὴ λύσις (142)

$$w = c_1 + c_2 \ln r + c_3 r^2 + c_4 r^2 \ln r + \frac{pr^4}{64N}. \quad (144)$$

Ἀπομένει νὰ ὑπολογισθοῦν αι σταθεραὶ C_1 ἕως C_4 ἐκ τῶν συνοριακῶν συνθηκῶν τῆς πλακῶς.

Καλέσωμεν θ τὴν γωνίαν κλίσεως τῆς καμπύλης, καθ' ἣν ἡ ἐπιφάνεια κάμψεως τέμνεται ὑπὸ τοῦ τυχόντος μεσημβρινοῦ ἐπιπέδου (r, z) , θετικὴν ὅταν ἡ ἐπιφάνεια



Σχ. 41

κάμψεως στρέφει τὰ κυρτὰ πὸς τὰ ἄνω (σχ. 41) καὶ εἰσαγάγωμεν, ἀντὶ τοῦ βέλους w , ὡς μεταβλητὴν τὴν γωνίαν ταύτην θ . Θὰ εἶναι τότε

$$\theta = \text{εμφ} \theta = \frac{dw}{dr} \quad (145)$$

καὶ συμφώνως πρὸς ἐξ. (134')-(140')

$$\Delta w = \frac{d\theta}{dr} + \frac{\theta}{r} = \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} (r\theta) \quad (134'')$$

$$\Delta \Delta w = \left(\frac{d^2}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \right) \left(\frac{d\theta}{dr} + \frac{\theta}{r} \right) = \left(\frac{d^2}{dr^2} + \frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} \right) \left(\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right) \quad (135'')$$

ἐπίσης

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\frac{d\theta}{dr} + \mu \frac{\theta}{r} \right) \\ \sigma_t &= -\frac{Ez}{1-\mu^2} \left(\mu \frac{d\theta}{dr} + \frac{\theta}{r} \right) \\ \tau_{rt} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (138'')$$

καὶ

$$\left. \begin{aligned} m_r &= -N \left(\frac{d\theta}{dr} + \mu \frac{\theta}{r} \right) \\ m_t &= -N \left(\mu \frac{d\theta}{dr} + \frac{\theta}{r} \right) \\ m_{rt} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad (139'')$$

$$q_r = -N \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \cdot \frac{d}{dr} (r\theta) \right], \quad q_t = 0 \quad (140'')$$

Ἡ διαφορικὴ ἐξίσωσις (141) γράφεται

$$\left(\frac{d^2}{dr^2} + \frac{1}{r} \frac{d}{dr} \right) \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] = \frac{p}{N}$$

ἢ ἐὰν ἐκτελέσωμεν τὴν διαφορίσιν καὶ πολλαπλασιάσωμεν ἀμφότερα τὰ μέλη ἐπὶ r , προσέξωμεν δὲ ὅτι τὸ ἀριστερὸν μέλος δύναται νὰ γραφῆ ὑπὸ τὴν μορφήν ὀλικοῦ διαφοροῦ

$$r \cdot \frac{d^2}{dr^2} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] + \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] = \frac{d}{dr} \left\{ r \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] \right\} = \frac{1}{N} pr.$$

Έκ ταύτης λαμβάνομεν δι' ολοκληρώσεως

$$r \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] = \frac{1}{N} \int pr dr + c \quad (146)$$

και μετά την άναπτυξιν του άριστερου μέλους

$$r\theta'' + \theta' - \frac{\theta}{r} = \frac{1}{N} \int pr dr + c. \quad (146')$$

Πρός ύπολογισμόν της σταθεράς c θέτομεν εις τὸ δεξιὸν μέλος τῆς ἐξ. (146') $p=0$, θεωροῦμεν δηλαδή τὴν κυκλικὴν πλάκα φορτισομένην μόνον ὑπὸ κατακορύφου συγκεντρωμένου φορτίου P , ενεργοῦντος εἰς τὸ κέντρον αὐτῆς καὶ προσδιορίζομεν τὴν τιμὴν τοῦ άριστερου μέλους διὰ τὴν όριακὴν περίπτωσιν $r=0$. Ἐπειδὴ θὰ εἶναι τότε $\theta=\theta'=\theta''=0$, ἡ τιμὴ τῆς σταθεράς προκύπτει ὑπὸ μορφῆν άόριστον. Πρὸς άποφυγὴν τῆς άοριστίας εἶναι σκόπιμον νά συνδυάσωμεν τὰς ἐξ. (146'') καὶ (146). Ἐκ τοῦ συνδυασμοῦ τούτου εὐρίσκομεν εύκόλως

$$q_r \cdot r = -Nr \cdot \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] = - \int pr dr - cN \quad (147)$$

καὶ διὰ $p=0$

$$q_r \cdot r = -cN.$$

Διὰ τὴν θεωρουμένην περίπτωσιν φορτίσεως τῆς κυκλικῆς πλακὸς ὑπὸ συγκεντρωμένου φορτίου P , ενεργοῦντος εἰς τὸ κέντρον αὐτῆς ἡ τέμνουσα δύναμις q_r εύκόλως ὑπολογίζεται. Ὄντως, εἰάν, τῇ βοηθειᾷ κυλινδρικής τομῆς, άποχωρίσωμεν ἕκ τῆς πλακὸς τὸ κυλινδρικὸν τμήμα άκτινός r , ἡ τέμνουσα δύναμις q_r ἐπὶ τῆς κυλινδρικής αὐτοῦ ἔδρας θὰ εἶναι, λόγω τῆς συμμετρίας, σταθερὰ καὶ ἴση πρὸς $-P/2\pi r$. Ἐκ τῆς ἐξίσωσσεως $q_r r = -cN$ λαμβάνομεν ἐπομένως $-P/2\pi = -cN$, ἤτοι

$$c = + \frac{P}{2\pi N}. \quad (148)$$

Ἡ σταθερὰ c μηδενίζεται δταν οὐδὲν συγκεντρωμένον φορτίον ενεργῆ εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακὸς. Ἡ διαφορικὴ ἐξίσωσις (146') λαμβάνει κατὰ ταῦτα τὴν πλήρη διατύπωσιν

$$r\theta'' + \theta' - \frac{\theta}{r} = \frac{1}{N} \left\{ \int pr dr + \frac{P}{2\pi} \right\} \quad (149)$$

ἣς ἡ γενικὴ λύσις εἶναι

$$\theta = \alpha_1 r + \frac{\alpha_2}{r} + \theta_1 + \theta_2 \quad (37) \quad (150)$$

όπου τὸ ἄθροισμα τῶν δύο πρώτων ὄρων άποτελεῖ τὴν γενικὴν λύσιν τῆς ὁμογενοῦς ἐξίσωσσεως $r\theta'' + \theta' - \theta/r = 0$,

$$\text{ένῳ} \quad \theta_1 = \frac{1}{N} \cdot \frac{1}{r} \int r dr \int \frac{dr}{r} \int pr dr \quad (150')$$

εἶναι μερικὴ λύσις τῆς άνομοιογενοῦς $r\theta'' + \theta' - \theta/r =$

$$r \frac{d}{dr} \left[\frac{1}{r} \frac{d}{dr} (r\theta) \right] = \frac{1}{N} \int pr dr, \text{ εἰσαχθησομένη εἰς τὴν (150) ἔφ' ὅσον } p \neq 0, \text{ καὶ}$$

$$\theta_2 = \frac{P}{4\pi N} r \ln r \quad (150'')$$

ἡ μερικὴ λύσις τῆς άνομοιογενοῦς $r\theta'' + \theta' - \theta/r = P/2\pi N$

ληφθησομένη ὑπ' ὄψιν δταν εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακὸς ενεργῆ φορτίον $P \neq 0$. Διὰ καθολικὴν ὁμοιόμορφον φόρτισιν $p = \text{σταθ.}$, γίνεται $\theta_1 = pr^3/16N$ καὶ ἡ γενικὴ λύσις (150)

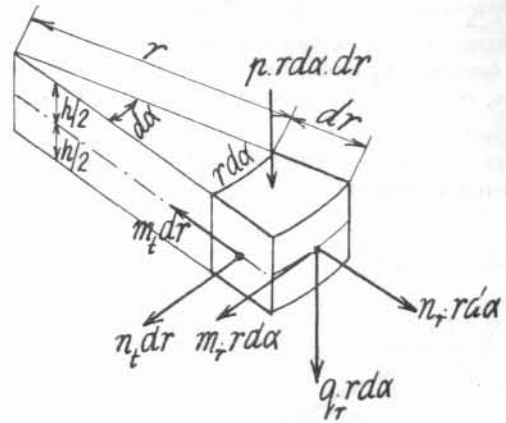
$$\theta = \alpha_1 r + \frac{\alpha_2}{r} + \frac{pr^3}{16N} + \frac{P}{4\pi N} r \cdot \ln r. \quad (151)$$

Ἐκ τῆς συγκρίσεως τῶν ἐξ. (142) καὶ (150), λαμβανόμενου ὑπ' ὄψιν ὅτι $dw_1/dr = \theta_1$, προκύπτει εύκόλως ἡ κάτωθι άντιστοιχία μεταξὺ τῶν σταθερῶν c καὶ a

$$a_1 = 2c_3 + c_4, \quad a_2 = c_2, \quad c_4 = P/8\pi N.$$

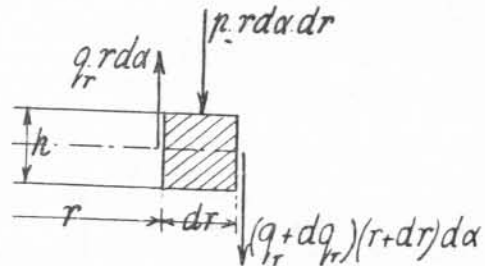
Θὰ εἶναι ἐπομένως διὰ $P=0$ ἐπίσης $c_4=0$.

Ἐποθέσωμεν ἤδη, ὅτι ἡ κυκλικὴ πλάξ, πλὴν τῆς κατακορύφου φορτίσεως $p = \varphi(r)$ καὶ ένδεχομένως τοῦ συγκεντρωμένου φορτίου P ενεργοῦντος εἰς τὸ κέντρον αὐτῆς, ὑποβάλλεται άκόμη εἰς *ἐπίπεδον φόρτισιν παραλ-*



Σχ. 42

λήλως πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον, τοιαύτην ὁμως, ὥστε νά μή ἀλλοιοῦται ἡ παραδοχή, καθ' ἣν ἡ ἐπιφάνεια κάμψευος εἶναι ἐπιφάνεια ἕκ περιστροφῆς. Τοιαύτη ἐπίπεδος φόρτισις εἶναι λ.χ. μία ὁμοιόμορφος περιμετρικὴ θλίψις ἢ ἐφελκυσμός, άκτινωτῶς διευθυνόμενος, έντάσεως n ἀνά μονάδα μήκους τοῦ περιγράμματος $2\pi r$, ὁμοιομόρφως



Σχ. 43

κατανεμημένος ἐπὶ τῆς ἐπιφανείας $2\pi r \cdot h$ τοῦ συνόρου. Ἡ ἐπίπεδος φόρτισις θεωρουμένη καθ' ἑαυτήν, παράγει ἐπίπεδον έντατικὴν κατάστασην με̄ κυρίας τάσεις σ'_r, σ'_t καὶ κυρίας μηκύσεις ϵ'_r, ϵ'_t , τῆς διαμητικῆς συνιστώσης τ'_{rt} καὶ τῆς ὀλισθήσεως γ'_{rt} μηδενιζομένων λόγω τῆς γεωμετρικῆς καὶ φορτικῆς συμμετρίας. Αἱ τάσεις σ'_r, σ'_t κατανέμονται ὁμοιομόρφως καθ' ὄλον τὸ πάχος τῆς πλακὸς, ἔστωσαν δὲ n_r, n_t αἱ ἀνά μονάδα μήκους τῆς κυ-

(37) A. N á d a i : Elastische Platten, 1925, § 16, σελ. 55.

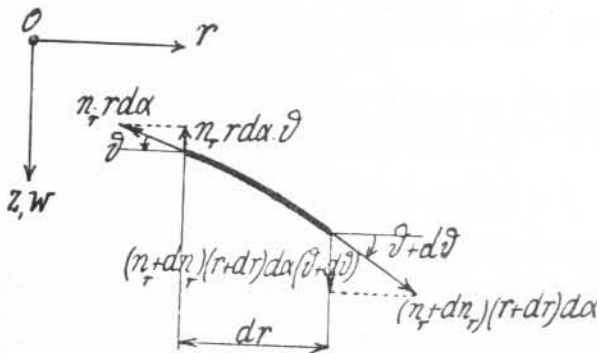
λινδρικής έδρας $h r d\alpha$ και της μεσημβρικής έδρας $h d r$ αναπτυσσόμεναι όρθαι δυνάμεις, ήτοι,

$$n_r = \sigma'_r \cdot h, \quad n_t = \sigma'_t \cdot h \quad (152)$$

καλούμεναι άντιστοίχως άκτινική και έφαπτομενική όρθή δύναμις (πρβλ. σχ. 42).

Διά να προσδιορίσωμεν την νέαν μορφήν της έξ. (149) όταν, πλην των φορτίων p , P ενεργή συνάμα και τό επίπεδον δυναμικόν σύστημα n , θά φαντασθώμεν όπως εις την § 7, τά δύο δυναμικά συστήματα ενεργοϋντα διαδοχικώς, ήτοι πρώτον τό επίπεδον σύστημα n , είτα προστιθέμενον τό σύστημα p , P . Κάμπσιν της πλακός προκαλεί μόνον τό κατακόρυφον δυναμικόν σύστημα. Διά τούς έν § 7—έπ' εύκαιρία αναλόγου έρεύνης γενομένης εις πλάκα αναφερομένην εις όρθογώνιον σύστημα συντεταγμένων — έκτεθέντας λόγους, επιτρέπεται να δεχθώμεν, ότι κατά την διάρκειαν της κάμπσεως της πλακός αι όρθαι δυνάμεις n_r, n_t παραμένουν άμετάβλητοι. Έπί των έδρων του άποχωρισθέντος στοιχείου ενεργοϋν άρα τελικώς αι όρθαι δυνάμεις $n_r \cdot r d\alpha, n_t d r$, αι καμπτικαι ροπαι $m_r \cdot r d\alpha, m_t d r$ και ή τέμνουσα δύναμις $q_r \cdot r d\alpha$, τέλος τό έξωτερικόν φορτίον $p r d\alpha \cdot d r$ (σχ. 42).

Καταστρώσωμεν ήδη την συνθήκηην ίσορροπίας όλων των επί του άποχωρισθέντος στοιχείου ενεργουσών, κα-



Σχ. 44

θέτως προς τό μέσον επίπεδον, έξωτερικών δυνάμεων. Παρατηρούμεν, ότι πλην των δυνάμεων $p \cdot r d\alpha \cdot d r$ και $q_r r d\alpha$ έχουν κατακόρυφους συνιστώσας αι όρθαι δυνάμεις $n_r r d\alpha$, έμφανιζόμενας λόγω της κάμπσεως του μέσου επιπέδου. Ούτω, ή όρθή δύναμις $n_r \cdot r d\alpha$, ενεργοϋσα επί της έδρας $h \cdot r d\alpha$, κλίνει υπό γωνίαν θ και έχει κατακόρυφον συνιστώσαν την $n_r \cdot r d\alpha \cdot \theta$ (Σχ. 44) ένϋ επί της έδρας $h (r + d r) d\alpha$ ενεργεί ή όρθή δύναμις $(n_r + d n_r) (r + d r) d\alpha$ κλίνουσα υπό γωνίαν $(\theta + d \theta)$, όποτε ή κατακόρυφος συνιστώσα αυτής έσται $(n_r + d n_r) (r + d r) d\alpha \cdot (\theta + d \theta)$. Διαγραφομένων των άπειροστών

άνωτέρας τάξεως και λαμβανομένου ύπ' όψιν, ότι $n_r \theta d r + n_r r d \theta + r \theta d n_r = d (r \theta n_r)$, ή όλική κατακόρυφος συνιστώσα των επί των κυλινδρικών έδρων του στοιχείου ενεργουσών όρθών δυνάμεων γίνεται ίση προς $d (r \theta n_r) \cdot d\alpha$, θετική όταν κατευθύνεται προς τά κάτω. Αί όρθαι δυνάμεις $n_t \cdot d r$ δέν παρέχουν συνεπεία κάμπσεως της πλακός κατακόρυφον συνιστώσαν, άφοϋ ή επιφάνεια κάμπσεως είναι επιφάνεια εκ περιστροφής. Η όλική κατακόρυφος συνιστώσα των επί των μεσημβρινών έδρων έφαρμοζόμενων τεμνουσών δυνάμεων, είναι συμφώνως προς σχ. 43 ίση προς $(q_r + d q_r) (r + d r) d\alpha - q_r \cdot r d\alpha = d (q_r r) \cdot d\alpha$, έφ' όσον παραμεληθούν τά άπειροστά άνωτέρας τάξεως μεγέθη. Θετική κατεύθυνσίς της είναι πάλιν ή προς τά κάτω. Η συνθήκη ίσορροπίας των κατακορύφων προβολών γράφεται άρα

$$d(q_r r) \cdot d\alpha + d(r \theta n_r) \cdot d\alpha + p r d r \cdot d\alpha = 0$$

έντεϋθεν δέ, κατόπιν διαιρέσεως διά του κοινου παράγοντος και ολοκληρώσεως

$$q_r r + n_r r \theta + \int p r d r + c = 0.$$

Έάν εις την έξίσωσι ταύτην άντικαταστήσωμεν τον όρον $q_r \cdot r$ τή βοηθεία της 1ης των έξ. (140'), λαμβάνομεν

$$N r \frac{d}{d r} \left[\frac{1}{r} \cdot \frac{d}{d r} (r \theta) \right] - n_r r \theta = \int p r d r + c$$

και δι' αναπτύξεως του 1ου όρου του άριστερου μέλους και εισαγωγής της τιμής $P/2\pi N$ της σταθεράς c συμφώνως προς έξ. (148)

$$r \theta'' + \theta' - \left(\frac{1}{r} + \frac{n_r}{N} r \right) \theta = \frac{1}{N} \left(\int p r d r + \frac{P}{2\pi} \right) \quad (153)$$

Η έξ. (153) παριστᾶ την διαφορική έξίσωσιν της γωνίας κλίσεως θ της επιφάνειας κάμπσεως της πλακός, έντεινομένης άξονοσυμμετρικώς έν τε τῷ μέσῳ επιπέδῳ και καθέτως προς αυτό, είναι δέ άντίστοιχος προς την εύρεθεισαν εις § 7 έξ. (82) αναφερομένην εις σύστημα όρθογωνίων συντεταγμένων. Ένϋ αι έξ. (141) και (149), ή άντιστοίχως αι (142) και (150), χρησιμεϋουν ως άφετηρία διά τον προσδιορισμόν άξονοσυμμετρικών έντατικών καταστάσεων κυκλικών πλακών, φορτιζομένων υπό κατακορύφον φορτίον, ή έξ. (153) θά χρησιμεϋηση ως άφετηρία διά την διερεύνησιν της περιπτώσεως ύβώσεως κυκλικών πλακών ύποβαλλομένων επιπροσθέτως εις επίπεδον άξονοσυμμετρικήν φόρτισιν.

(Συνεχίζεται)

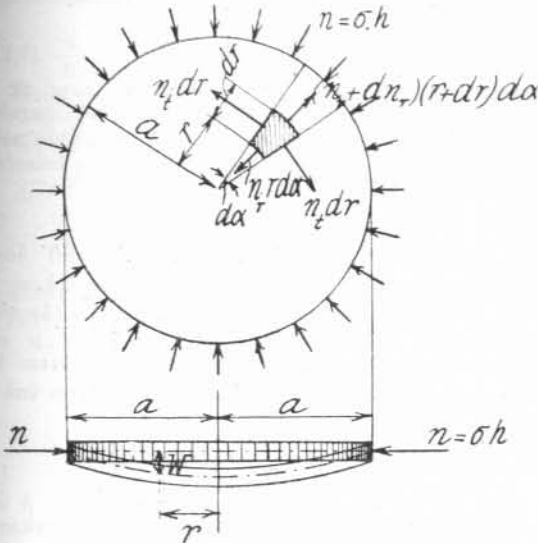
(38). Παρατηρούμεν ότι εις την έξ. (153) εισέρχεται μόνον ή άκτινική όρθή τάσις n_r οθλι δέ ή έφαπτομενική, όρθή τάσις n_t . Τοϋτο όπείνεται εις τό ότι ή επίπεδος φόρτισις p έθεωρήθη συμμετρική, ώτε ή έξ αυτής προκαλουμένη επίπεδος έντατική κατάσταση να συμβιβάζεται με την ύπόθεσιν, καθ' ήν ή επιφάνεια κάμπσεως είναι εκ περιστροφής επιφάνεια, όποτε n_r και n_t συνδέονται διά ά-πλουστάτης προς άλληλα σχέσεως (βλ. και 11, έξ. (154).)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ προηγουμένου)

§ 11. Ὑβώσεις κυκλικῆς πλακῶς ὑποβαλλομένης εἰς ὁμοίμορφον περιμετρικὴν θλίψιν. Θεωρήσωμεν πλάκα κυκλικὴν ἀκτίνοσ α, με ὁμοίμορφον τὴν στήριξιν καθ' ὅλην τὴν περιμετρὸν τῆς—ἀθροιστὴν ἢ διὰ πακτώσεως—ὑποβαλλομένην εἰς ὁμοίμορφον περιμετρικὴν θλίψιν ἐντάσεως $n = \sigma \cdot h$ ἀνά μονάδα μήκουσ τῆσ περιμέτροσ 2πα, με ἀκτινικὴν πρὸσ τὰ ἔσω τὴν κατεύθυνσιν (Σχ. 45). σ παριστᾶ τὴν τάσιν θλίψεωσ ἐπὶ τῆσ συνοριακῆσ ἐπιφανείασ 2παh.



Σχ. 45

Συνεπεία τῆσ φορτίσεωσ ταύτησ ὁ κυκλικὸσ δίσκοσ περιπίπτει εἰς ἐπίπεδον ἐντατικὴν κατάστασιν με κυρίασ ὀρθῶσ δυνάμεισ n_r καὶ n_t . Διὰ τὴν ἰσορροπίαν τοῦ ἐν Σχ. 45 εἰκονιζομένου ἐν κατόψει στοιχείου τῆσ πλακῶσ δέον

$$n_r dr \cdot d\alpha = (n_r + dn_r) (r + dr) d\alpha - n_r r d\alpha$$

ἢ, παραλειπομένου τοῦ ἀπειροστικοῦ ἀνωτέρας τάξεωσ, $n_r dr = d(n_r r)$, ἐντεῦθεν δὲ δι' ὀλοκληρώσεωσ

$$n_r r = n_r r + c$$

καθ' ὅσον $n_t = \text{σταθερὰ}$ εἰς πᾶν σημεῖον τῆσ πλακῶσ (*). Ἐκ τῆσ ἐφαρμογῆσ τῆσ ἄνω ἐξισώσεωσ διὰ τὸ κέντρον τοῦ κύκλου ($r = 0$) προκύπτει $c = 0$, ἄρα $n_r = n_t$, ἐνῶ διὰ $r = a$ (ὁπότε $n_r = -n$) θὰ ἔχωμεν $n_r a = -n \cdot a$, ἦτοι

$$n_r = n_t = -n \tag{154}$$

Ἡ συνθήκη ὑβώσεωσ τῆσ κυκλικῆσ πλακῶσ θὰ προέλθῃ ἐκ τῆσ ἐξ. (153) ἂν εἰς τὴν ταύτην θέσωμεν $p = P = 0$, $n_r = -n$. Εἰσάγοντεσ ὡσ καὶ πρότερον (βλ. § 9, ἐξ. (101))

$$\lambda^2 = \frac{n}{N} \tag{101}$$

λαμβάνομεν τὴν συνθήκην ὑβώσεωσ ὑπὸ τὴν μορφήν ὁμογενοῦσ διαφορικῆσ ἐξισώσεωσ δευτέρας τάξεωσ, δηλαδὴ

$$r^2 \theta'' + r \theta' + (\lambda^2 r^2 - 1) \theta = 0. \tag{155}$$

Χάριν σκοπιμότητοσ χρησιμοποιοῦμεν ἀντὶ τῆσ r τὴν νέαν

(*) $d(n_r r)$ παριστᾶ τὴν μεταβολὴν τοῦ γινομένου ($n_r r$) κατὰ τὴν μετάβασιν ἀπὸ τῆσ περιφερείασ ἀκτίνοσ r εἰς τὴν $(r + dr)$. Εἶναι φανερόν, ὅτι λόγω τῆσ συμμετρίασ θὰ εἶναι $d^2(n_r r) = 0$, ἄρα $d(n_r r)/dr = n_r = \text{σταθερὰ}$, ἐφ' ὅλησ τῆσ πλακῶσ.

ἀνεξάρτητον μεταβλητὴν $u = \lambda r$, ὁπότε $\frac{d\theta}{dr} = \lambda \cdot \frac{d\theta}{du}$ καὶ

$$\frac{d^2\theta}{dr^2} = \lambda^2 \cdot \frac{d^2\theta}{du^2}. \text{ Ἡ ἐξ. (155) μετασχηματίζεται εἰς τὴν}$$

$$u^2 \frac{d^2\theta}{du^2} + u \frac{d\theta}{du} + (u^2 - 1) \theta = 0 \tag{156}$$

ὑπαγομένην εἰς τὸν τύπον τῶν διαφορικῶν ἐξισώσεωσ τοῦ Bessel, ἦτοι

$$x^2 y'' + xy' + (x^2 - m^2) y = 0. \tag{157}$$

Ἐὰν ἡ παράμετροσ m εἶναι ἀριθμὸσ ἀκέραιοσ ἢ θετικὸσ, ἢ γενικὴ λύσισ τῆσ ἐξ. (157) δίδεται ὑπὸ τοῦ ἀθροίσματοσ δύο συναρτήσεωσ ἦτοι

$$y = c_1 \cdot J_m(x) + c_2 \cdot Y_m(x) \tag{158}$$

ἐνθα c_1, c_2 αἱ σταθεραὶ τῆσ ὀλοκληρώσεωσ (39). $J_m(x)$ καὶ $Y_m(x)$ εἶναι αἱ καλούμενα κυλινδρικοὶ συναρτήσεισ ἢ συναρτήσεισ τοῦ Bessel, ἀντιστοίχωσ 1ου καὶ 2ου εἴδουσ, τάξεωσ m . Ἀμφότερα ἐκφράζονται δι' ἀτερομένων ἐκθετικῶν σειρῶν. Οὕτω ἡ συνάρτησισ $J_m(x)$ τοῦ 1ου εἴδουσ δίδεται ὑπὸ τῆσ διὰ πᾶσαν τιμὴν x συγκλινοῦσεσ σειρᾶσ

$$J_m(x) = \frac{x^m}{2^m \cdot \Gamma(m+1)} \left\{ 1 - \frac{x^2}{2(2m+2)} + \frac{x^4}{2 \cdot 4 \cdot (2m+2)(2m+4)} - \dots + \frac{(-1)^v \cdot x^{2v}}{2 \cdot 4 \cdot \dots \cdot 2v \cdot (2m+2)(2m+4) \dots (2m+2v)} + \dots \right\}$$

ὅπου ἐντὸσ τῆσ ἀγκύλησ ἀνεγράφη καὶ ὁ γενικὸσ (v στὸσ) ὅροσ τῆσ σειρᾶσ, ὡσ 1ου ὅρου λογιζομένου τοῦ $-x^2/2(2m+2)$, ἐνῶ διὰ m ἀκέραιον καὶ > 0 ἔχομεν ὡσ γνωστὸν $\Gamma(m+1) = 1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot \dots \cdot m = m!$ (40). Ἡ συνάρτησισ $J_m(x)$ λαμβάνει οὕτω τὴν ἀπλουστεράν διατύπωσιν

$$J_m(x) = \frac{1}{m!} \left(\frac{x}{2}\right)^m \cdot \left\{ 1 - \frac{1}{1(m+1)} \left(\frac{x}{2}\right)^2 + \frac{1}{1 \cdot 2 \cdot (m+1)(m+2)} \left(\frac{x}{2}\right)^4 - \dots \right\}$$

(39) Βλ. J. Horn: Gewöhnliche Differentialgleichungen, Walter de Gruyter & Co, 1937, § 43.

(40) Ἡ συνάρτησισ «Γάμμα» τοῦ x ὀρίζεται κατὰ Gauss ὑπὸ τῆσ ἐκφράσεωσ

$$\Gamma(x) = \lim_{v \rightarrow \infty} \delta v \cdot \frac{1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot \dots \cdot (v-1)(v-1)}{x(x+1)(x+2) \dots (x+v-1)} \cdot v^x$$

ἢ καὶ

$$\Gamma(x+1) = \lim_{v \rightarrow \infty} \delta v \cdot \frac{1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot \dots \cdot (v-1)v}{(x+1)(x+2) \dots (x+v)} \cdot v^x = x \cdot \Gamma(x)$$

Ἐκ τῶν ἄνω ἐκφράσεωσ εὐρίσκομεν $\Gamma(1) = 1$ καὶ διὰ m ἀκέραιον καὶ > 0

$$\Gamma(x+m) = x(x+1)(x+2) \dots (x+m-1) \cdot \Gamma(x).$$

Ἐὰν ἦδη θέσωμεν εἰς τὴν ἰσότητα ταύτην $x=1$, εὐρίσκομεν

$$\Gamma(m+1) = 1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot \dots \cdot m \cdot \Gamma(1) = m!$$

Πλὴν τοῦ ἀνωτέρω ὀρισμοῦ τῆσ συναρτήσεωσ «Γάμμα», ἰσχύει ὡσαύτωσ κατὰ Legendre.

$$\Gamma(x) = \int_0^{\infty} e^{-t} \cdot t^{x-1} \cdot dt.$$

Διὰ περισσότεράσ λεπτομερείασ βλ. λ. γ. M a n g o l d t - K n o r r: Einführung in die Höhere Mathematik, Bd. III, 1933 § 142 κ. ἄ.

$$- \frac{1}{1.2.3.(m+1)(m+2)(m+3)} \left(\frac{x}{2} \right)^6 + \dots \} \quad (159)$$

Ἡ συνάρτησις $Y_m(x)$ 2ου εἴδους ἐκφράζεται ὑπὸ τῆς σειρᾶς

$$Y_m(x) = J_m(x) \cdot \ln x - x^{-m} \cdot \sum_{v=0}^{m-1} \frac{2^{m-2v-1} \cdot (m-v-1)!}{v!} x^{2v} - \frac{x^m}{2^{m+1} \cdot m!} \sum_{v=0}^{\infty} \frac{(-1)^v \cdot Q_{mv} \cdot x^{2v}}{2.4 \dots 2v \cdot (2m+2)(2m+4) \dots (2m+2v)} \quad (160)$$

ὅπου

$$Q_{mv} = \left(1 + \frac{1}{2} + \dots + \frac{1}{v} \right) + \left(1 + \frac{1}{2} + \dots + \frac{1}{m+v} \right)$$

Εἰς τὴν πρὸς ἐπίλυσιν διαφορικὴν ἐξίσωσιν (156) εἶναι $m=1$, ἄρα ἡ γενικὴ λύσις αὐτῆς ἔσται συμφώνως πρὸς ἐξ. (158)

$$\vartheta = c_1 \cdot J_1(u) + c_2 \cdot Y_1(u) \quad (161)$$

ὅπου, ἐκ τῶν ἐξ. (159), (160)

$$J_1(u) = \frac{u}{2} \left\{ 1 - \frac{(1/2 u)^2}{1.2} + \frac{(1/2 u)^4}{1.2.2.3} - \frac{(1/2 u)^6}{1.2.3.2.3.4} + \frac{(1/2 u)^8}{1.2.3.4.2.3.4.5} - \dots \right\} \quad (162)$$

καὶ με $0! = 1$

$$Y_1(u) = J_1(u) \cdot \ln u - \frac{1}{u} - \frac{u}{4} \sum_{v=0}^{\infty} \frac{(-1)^v \cdot Q_{1v} \cdot u^{2v}}{2.4 \dots 2v \cdot 4.6 \dots (2+2v)} \quad (163)$$

Διὰ $u=lr=0$, ἦτοι εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακῶς, γίνεται κατὰ τὰ ἀνωτέρω $J_1(u)=0$, $Y_1(u)=\infty$, ἄρα $\vartheta=\infty$. Τῆς τιμῆς ταύτης $\vartheta=\infty$ εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακῶς μὴ οἰσῆς παραδεκτῆς, ἐπιβαλλομένου δὲ ἀντιθέτως ὅπως εἰς τὸ

(11). Αἱ κυλινδρικοὶ συναρτήσεις $J_m(x)$, $Y_m(x)$ παρίστανται γραφικῶς εἰς τὸ σύστημα xy , ὑπὸ δύο κυματοειδῶν καμπυλῶν, ταλαντωμένων περὶ τὸν ἄξονα x , με εὐρὸς φθίνον σὺν τῇ ἀξίσει τοῦ x , προσεγγιζουσῶν διὰ μεγάλας τιμᾶς x πρὸς τὸ ζεῦγος τῶν βραδέως φθίνουσῶν καμπυλῶν $A \eta \mu x / \sqrt{x}$, $B \sigma \nu x / \sqrt{x}$. Ὅντως, εἰς τὴν ἐξ. (157) ἐκτελέσωμεν τὴν ἀντικατάστασιν $\omega = \sqrt{x} \cdot y$, ὅποτε $y' = \omega' / \sqrt{x} - \omega / 2x \sqrt{x}$, $y'' = \omega'' / \sqrt{x} - \omega' / x \sqrt{x} + 3 \sqrt{x} \cdot \omega / 4x^3$, λαμβάνομεν τὴν ἀπλουστεράν διαφορικὴν ἐξίσωσιν

$$x^2 \omega'' + \left(x^2 - m^2 + \frac{1}{4} \right) \omega = 0$$

$$\eta \quad \omega'' + \left(1 - \frac{4m^2 - 1}{4x^2} \right) \omega = 0$$

ἢς ἡ λύσις, διὰ μεγάλας τιμᾶς x , προσεγγίζει πρὸς τὴν τῆς διαφορικῆς ἐξίσωσως $\omega' + \omega = 0$. Τῆς τελευταίας ταύτης ἡ γενικὴ λύσις εἶναι ὡς γνωστὸν $\omega = A \eta \mu x + B \sigma \nu x$. Συμπεραίνομεν, διὲ τῆς γενικῆς λύσεως (158) προσεγγίζει διὰ μεγάλας τιμᾶς x πρὸς τὴν $\omega = \omega_0 / \sqrt{x}$, ἦτοι πρὸς τὴν $y_0 = \frac{1}{\sqrt{x}}$ (Α $\eta \mu x + B \sigma \nu x$), δικαιολο

γεῖται δὲ οὕτω ἡ ἀνωτέρω διατυπωθεῖσα ἰδιότης τῶν κυλινδρικοῶν συναρτήσεων $J_m(x)$, $Y_m(x)$, Γραφικὴν παράστασιν τῶν συναρτήσεων τούτων διὰ ποικίλας τιμᾶς τοῦ m πραγματικῆς, παρέχουν οἱ πίνακες «Funktions tafeln» τῶν Jahnke u. Emde, Teubner 1909, 1923 σελ. 106 κ. ἔ.

κέντρον τῆς πλακῶς ἡ τιμὴ ϑ μηδενίζεται, δέον ἢ σταθερὰ c_2 νὰ εἶναι ἴση πρὸς μηδέν, ὅποτε ἡ ἐξ. (161) γράφεται

$$\vartheta = c_1 \cdot J_1(u) = c_1 \cdot J_1(lr) = c_1 \cdot \frac{lr}{2} \left\{ 1 - \frac{(1/2 lr)^2}{1.2} + \frac{(1/2 lr)^4}{1.2.2.3} - \frac{(1/2 lr)^6}{1.2.3.2.3.4} + \dots \right\} \quad (164)$$

Ἐκκινουῦντες ἐκ τῆς συνθήκης (164) ἐξετάσωμεν ἤδη δύο χαρακτηριστικὰς περιπτώσεις στηρίξεως τῆς πλακῶς, ἦτοι τὴν περίπτωσιν τῆς περιμετρικῆς πακτώσεως καὶ τὴν τῆς ἀπλῆς (ἀρθρωτῆς) στηρίξεως.

α) Ἡ πλάξ εἶναι πεπακτωμένη γύρωθεν: Θὰ εἶναι τότε διὰ $r=a$: $\vartheta = dw/dr = 0$, ἦτοι συμφώνως πρὸς ἐξ. (164)

$$c_1 \cdot J_1(\lambda a) = 0 \quad (165)$$

Ἀποκλειομένης τῆς λύσεως $c_1=0$ —ἐπειδὴ τότε εἰς ὅλα τὰ σημεῖα τῆς πλακῶς (διὰ τυχὸν r) καὶ διὰ τυχούσαν τιμὴν $\lambda = \sqrt{p/N}$ (ἦτοι τῆς θλίψεως p) θὰ μηδενίζεται ἡ γωνία κλίσεως ϑ δηλαδὴ ἡ πλάξ θὰ παραμένῃ ἐπίπεδος — ἀπομένει ἡ λύσις

$$J_1(\lambda a) = 0 \quad (166)$$

ἔχουσα ἀπείρους ρίζας φ_i ($i=1, 2, 3, \dots$), καθ' ὅσον ἡ καμπύλη $J_1(\lambda a)$ συναντᾷ ἀπειράκις τὸν ἄξονα $\lambda \cdot a$ (βλ. ὑποσημ. (41)). Ὅσάκις τὸ μέγεθος $\lambda = \sqrt{p/N}$ λαμβάνει τιμὰς τοιαύτας, ὥστε τὸ γινόμενον $\lambda a = \sqrt{p/N} \cdot a$ νὰ ἰσοῦται πρὸς μίαν τῶν ριζῶν φ_i , ἡ πλάξ ὑφίσταται ὑβωσιν. Ἡ κρίσιμος θλίψις ὑβώσεως p_k θὰ δίδεται ὑπὸ τῆς σχέσεως

$$\sqrt{\frac{p_k}{N}} \cdot a = \varphi_i \quad \eta \quad p_k = \frac{\varphi_i^2 N}{a^2} \quad (167)$$

καὶ ἐπομένως ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως

$$\sigma_k = \frac{p_k}{h} = \frac{\varphi_i^2 N}{a^2 h} = \frac{\varphi_i^2}{\pi^2} \cdot \sigma_e \quad (168)$$

ἔνθα

$$\sigma_e = \frac{\pi^2 h^2 E}{12 a^2 (1 - \mu^2)} = \frac{N \pi^2}{a^2 h} \quad (169)$$

ἡ κατὰ Euler κρίσιμος τάσις λυγισμοῦ ἀμφιπέκτου ἰδεατῆς ράβδου, πλάτους διατομῆς ἴσου πρὸς τὴν μονάδα, ὕψους h καὶ μήκους $2a$, ἀποχωριζομένης νοερῶς κατὰ μήκος μᾶς διαμέτρου τῆς πλακῶς, ἐξ ὕλικου μὲ μέτρον ἐλαστικότητος E : $(1-\mu^2)$ ἀντὶ E , ὡς προκύπτει ἐκ τῆς ἐξ. (27) τῆς διδούσης τὴν δύναμιν λυγισμοῦ θλιβομένης ἀμφιπέκτου ράβδου, ἂν ἐκεῖ θέσωμεν $l = 2a$, $J = 1 \cdot \frac{h^3}{12}$, E : $(1-\mu^2)$ ἀντὶ E καὶ διαιρέσωμεν διὰ τοῦ

ἐμβαδοῦ τῆς διατομῆς $F = 1 \cdot h$. Ἐξ ὄλων τῶν τιμῶν σ_k ἐνδιαφέρει, ὡς εἶναι φανερόν, ἡ ἐλαχίστη, ἀντιστοιχοῦσα εἰς τὴν ἐλαχίστην ἐξ ὄλων τῶν θετικῶν ριζῶν φ_1 . Ἐκ τῶν πινάκων Jahnke u. Emde, Teubner 1909 σελ. 123, ἀντιλοῦμεν τὰς πρώτας (μικροτέρας) ρίζας τῆς κυλινδρικοῦ συναρτήσεως $J_1(\lambda a)$ πρώτης τάξεως, ἦτοι τὰς $\varphi_0 = 0$, $\varphi_1 = 3,8317$, $\varphi_2 = 7,0156$, $\varphi_3 = 10,1735$, $\varphi_4 = 13,3237 \dots$. Ἐλαχίστη τούτων, ἐξαιρέσει τῆς $\varphi_0 = 0$, ἦτις δὲν ἐνδιαφέρει, εἶναι ἡ $\varphi_1 = 3,8317$ καὶ ἐπομένως

$$\min \sigma_k = \frac{3,8317^2}{\pi^2} \cdot \sigma_e = 1,487 \sigma_e \quad (170)$$

Κατ' ἀναλογίαν πρὸς τὰ ἐκτεθέντα εἰς § 8 ὁ ὑπολογισμὸς τῆς πλακῶς ἔναντι ὑβώσεως δύναται νὰ ἀναχθῇ εἰς τὸν ὑπολογισμὸν ἔναντι λυγισμοῦ ὑποκαταστάτου ράβδου ἐκ τοῦ αὐτοῦ ὕλικου μὲ λυγηρότητα $\pi \sqrt{\frac{E}{1,487 \sigma_e}}$

καθ' ὅσον θλιβομένη ράβδος μετ' ἡν λυγηρότητα ταύτην παρουσιάζει τὸν αὐτὸν ἀκριβῶς κινδυνὸν λυγισμοῦ, ὃν κινδύνον ὑβώσεως παρουσιάζει ἡ κυκλικὴ πλάξ (ἢ κρίσιμος τάσις λυγισμοῦ τῆς ὑποκαταστάτου ράβδου ἰσοῦται τότε πρὸς τὴν κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως τῆς πλακός). Διὰ πλάκα ἐκ γάλυθος, μετ' $\mu = 0,3$, $E = 2100 \text{ t/cm}^2$ λαμβάνομεν (πρβλ. ἐξ. 91)

$$\sigma_e = 1898 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \quad (\text{t/cm}^2) \quad (171)$$

καὶ ἐπομένως

$$\min \sigma_k = 1,487 \cdot 1898 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \approx 2822 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \quad (\text{t/cm}^2) \quad (172)$$

ἐνῶ ἡ λυγηρότης τῆς ὑποκαταστάτου χαλυβδίνης ράβδου

$$\text{ἴσου κινδύνου λυγισμοῦ γίνεται} \quad \pi \frac{\alpha}{h} \sqrt{\frac{2100}{2822}} =$$

$$= 2,71 \frac{\alpha}{h}.$$

Πρὸς συμπλήρωσιν τῆς ἐρεῦνης ἀπομένει ἀκόμη νὰ προσδιορισθῇ ἡ μορφή τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως. Πρὸς τοῦτο δέον νὰ ὁλοκληρώσωμεν τὴν συναρτήσιν $\theta =$

$$= \frac{dw}{dr} \quad \text{ὡς πρὸς } r. \text{ Ἐκ τῆς ἐξ. (164) λαμβάνομεν}$$

$$w = \int \theta dr + c = c_1 \int J_1(\lambda r) dr + c. \quad (173)$$

Ἐξ ἄλλου μεταξὺ τῶν κυλινδρικών συναρτήσεων $J_1(u)$ καὶ $J_0(u)$ τάξεως 1 καὶ 0 ἰσχύει ἡ σχέση (17)

$$J_1(u) = -\frac{d}{du} J_0(u) = -J_0'(u) \quad (174)$$

ἢ

$$\int J_1(u) du = -J_0(u) \quad (174')$$

ὅπου ἡ συνάρτησις $J_0(u)$ προκύπτει ἐκ τῆς ἐξ. (159) ἐὰν εἰς ταύτην θέσωμεν u ἀντὶ x , $m=0$, $0! = 1$, ἥτοι

$$J_0(u) = 1 - \frac{(1/2 u)^2}{1!^2} + \frac{(1/2 u)^4}{2!^2} - \frac{(1/2 u)^6}{3!^2} + \dots \quad (175)$$

Τῇ βοήθειᾳ τῶν ἐξ. (174'), (175) καὶ ἐπειδὴ $dr = du/\lambda$, ἡ ἐξ. (173) γράφεται

$$w = c - \frac{c_1}{\lambda} \left\{ 1 - \frac{(1/2 \lambda r)^2}{1!^2} + \frac{(1/2 \lambda r)^4}{2!^2} - \frac{(1/2 \lambda r)^6}{3!^2} + \dots \right\} \quad (176)$$

ἢ συνομώτερον

$$w = c - \frac{c_1}{\lambda} \cdot J_0(\lambda r). \quad (176')$$

Ὅριακαὶ τιμαὶ τοῦ βέλους w παράγονται δι' ἐκείνας τὰς τιμὰς λr , δι' ἃς καθίσταται $J_0(\lambda r) = \max$ ἢ \min , ἥτοι συμφώνως πρὸς ἐξ. (174) ὅταν $J_1(\lambda r) = 0$. Κορυφαὶ τῶν ὑβῶν παρουσιάζονται ἄρα εἰς τὰ σημεῖα τῆς πλακός, ὅπου $\lambda r = \varphi_1$. Ἐὰν ἡ πλάξ ὑποβάλλεται εἰς τὴν ἐλαχίστην θλίψιν ὑβώσεως $\min \pi_k = \varphi_1^2 N/a^2$ παράγεται εἰς μόνον ὕβος μετ' κορυφὴν εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακός. Ἐὰν ὑποβάλλεται εἰς τὴν ἀμέσως ἀνωτέραν θλίψιν ὑβώσεως

$$\pi_k = \varphi_2^2 N/a^2 \text{ θὰ εἶναι τότε } \lambda r = \sqrt{\frac{\pi_k}{N}} \cdot r = \frac{\varphi_2}{a} \cdot r,$$

ὄριακαὶ τιμαὶ τοῦ βέλους w θὰ παράγονται διὰ $\frac{\varphi_2}{a} r = \varphi_0, \varphi_1, \varphi_2$ ἥτοι διὰ $r=0$, $r = a\varphi_1/\varphi_2 = a \cdot 3,8317/7,0156 =$

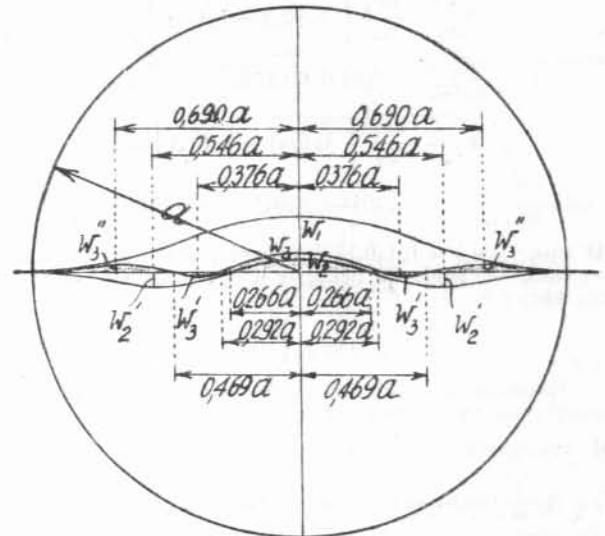
$= 0,546a$ καὶ $r = a$. Δημιουργοῦνται ἀντὶ ἑνός, τρεῖς ὑβῶι (Σχ. 46). Ἐὰν ἡ θλίψις ὑβώσεως εἶναι $\pi_k =$

$$= \varphi_3^2 N/a^2 \text{ θὰ ἔχωμεν } \lambda r \equiv \sqrt{\frac{\pi_k}{N}} \cdot r = \frac{\varphi_3}{a} \cdot r, \text{ ὄρια-}$$

καὶ τιμαὶ τοῦ βέλους w θὰ παράγονται διὰ $\frac{\varphi_3}{a} r = \varphi_0,$

$\varphi_1, \varphi_2, \varphi_3$ ἥτοι διὰ $r=0$, $r = a\varphi_1/\varphi_3 = a \cdot 3,8317/10,1735 = 0,376a$, $r = a\varphi_2/\varphi_3 = a \cdot 7,0156/10,1735 = 0,690a$ καὶ $r = a$, δημιουργοῦμένων ἤδη πέντε ὑβῶν, κ.ο.κ.

Διὰ $r = a$ δέον νὰ εἶναι $w = 0$, λαμβάνομεν ἐπομέ-



Σχ. 46

ως ἐκ τῆς ἐξ. (176') $0 = c - c_1 \cdot J_0(\lambda a)/\lambda$ καὶ ἐὰν ἀντικαταστήσωμεν τὴν παράμετρον λ διὰ τοῦ λόγου φ_1/a

$$c = \frac{ac_1}{\varphi_1} J_0(\varphi_1)$$

ὅποτε ἡ ἐξ. (176') γίνεται

$$w = \frac{ac_1}{\varphi_1} \left[J_0(\varphi_1) - J_0\left(\frac{\varphi_1 r}{a}\right) \right]. \quad (176'')$$

Ἐὰν ἡ πλάξ ὑποβάλλεται εἰς τὴν ἐλαχίστην θλίψιν $\min \pi_k = \varphi_1^2 N/a^2$ τὸ μέγιστον βέλος ὑβώσεως w_1 θὰ παράγεται ὡς εἶδομεν εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακός ($r=0$) καὶ δίδεται δυνάμει τῆς ἐξ. (176'') ἐκ τῆς σχέσεως

$$w_1 = \frac{ac_1}{\varphi_1} \left[J_0(\varphi_1) - J_0(0) \right] = \frac{ac_1}{3,8317} (-0,4028 - 1) = -0,366 ac_1$$

καθ' ὅσον $J_0(\varphi_1) = J_0(3,8317) = -0,4028$ (πίνακες Jahnke u. Emde 1909, σελ. 123) καὶ $J_0(0) = 1$ (πρβλ. ἐξ 175).

Διὰ $\pi_k = \varphi_2^2 N/a^2$ αἱ ὄριακαὶ τιμαὶ w_2 καὶ w_2' τοῦ βέλους ὑβώσεως παράγονται εἰς τὰ σημεῖα $r=0$, $r = a\varphi_1/\varphi_2$, ἐπομένως θὰ εἶναι

$$w_2 = \frac{ac_1}{\varphi_2} \left[J_0(\varphi_2) - J_0(0) \right] = \frac{ac_1}{7,0156} (+0,3001 - 1) = -0,0998 ac_1$$

καὶ

$$w_2' = \frac{ac_1}{\varphi_2} \left[J_0(\varphi_2) - J_0(\varphi_1) \right] = \frac{ac_1}{7,0156} (+0,3001 + 0,4028) = +0,1002 ac_1$$

(42) Bl. Funktionentafeln τῶν Jahnke u. Emde, Teubner 1909, 1923, σελ. 90. Ἐπίσης βλ. ὑποσημ. (43).

καθ' ὅσον ἐκ τῶν μνημονευθέντων πινάκων εὐρίσκομεν $J_0(\varphi_3) = J_0(7,0156) = +0,3001$.

Διὰ $\mu_k = \varphi_3^2 N/a^2$ αἱ ὄρια καὶ τιμαὶ w_3, w_3', w_3'' παράγονται ὡς εἶδομεν εἰς τὰ σημεῖα $r=0, r = a\varphi_1/\varphi_3, r = a\varphi_2/\varphi_3$, ἐκ τῆς ἐξ. (176'') ὑπολογίζομεν ἄρα

$$w_3 = \frac{ac_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(0) \right] = \frac{ac_1}{10,1735} (-0,2497 - 1) = -0,1230 ac_1$$

$$w_3' = \frac{ac_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(\varphi_1) \right] = \frac{ac_1}{10,1735} (-0,2497 + 0,4028) = +0,0151 ac_1$$

$$w_3'' = \frac{ac_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(\varphi_2) \right] = \frac{ac_1}{10,1735} (-0,2497 - 0,3001) = -0,0541 ac_1, \text{ κ.ο.κ.}$$

Ἡ τιμὴ $J_0(\varphi_3) = J_0(10,1735)$, εὐρέθη ἐκ τῶν πινάκων ἴση πρὸς $-0,2497$. Τὸ βέλος w μηδενίζεται ἐν γενεῖ εἰς τὰς θέσεις δι' ἅ:

$$J_0(\varphi_i) = J_0\left(\varphi_i \frac{r}{a}\right).$$

Παρατηροῦμεν, ὅτι πλὴν τῶν σημείων τοῦ περιγράμματος $r=a$ τῆς πλακῶς, ἱκανοποιοῦν τὴν ἄνω συνθήκην αἱ τετμημένα $\varphi_i \frac{r}{a}$ τῶν σημείων τομῆς τῆς καμπύλης

$J_0\left(\varphi_i \frac{r}{a}\right)$ μετὰ εὐθείας παραλλήλου πρὸς τὸν ἄξονα τῶν τετμημένων, εἰς ἀπόστασιν $J_0(\varphi_i)$ ἀπὸ τούτου. Διὰ $\varphi_i = \varphi_2 = 7,0156$ δέον $J_0(\varphi_2) = J_0\left(\varphi_2 \frac{r}{a}\right)$ ἢ $+0,3001 = J_0\left(\varphi_2 \frac{r}{a}\right)$. Τὴν συνθήκην ταύτην ἱκανοποιεῖ

ἐκτὸς τῆς $r=a$ καὶ ἡ τιμὴ $\varphi_2 \frac{r}{a} = 1,87$ (πίνακος Jahnke u. Emde σελ. 112) ἤτοι ἡ τιμὴ $r = a \frac{1,87}{7,0156} = 0,266 a$. Διὰ $\varphi_i = \varphi_3 = 10,1735$ δέον $J_0(\varphi_3) = J_0\left(\varphi_3 \frac{r}{a}\right)$ ἢ $-0,2497 = J_0\left(\varphi_3 \frac{r}{a}\right)$, τὴν συνθήκην δὲ ταύτην ἱκανοποιοῦν, πλὴν τῆς $r=a$, αἱ τιμαὶ $\varphi_3 \frac{r}{a} = 2,97$ (πίνακες σελ. 113) καὶ $\varphi_3 \frac{r}{a} = 4,77$ (πίνακες σελ. 114) ἤτοι αἱ τιμαὶ $r = a \frac{2,97}{10,1735} = 0,292 a$

καὶ $r = a \frac{4,77}{10,1735} = 0,469 a$. Ὅμοίως δυνάμεθα νὰ προσδιορίσωμεν τὰ σημεῖα μηδενισμοῦ διὰ $\varphi_i = \varphi_4, \varphi_5, \dots$

Τὰ ἀποτελέσματα τῶν ἀνωτέρω ὑπολογισμῶν περιέχονται εἰς Σχ. 46, ὅπου ἐσχεδιάσθησαν αἱ τρεῖς πρώται καμπύλαι ὑβώσεως διὰ $\varphi_i = \varphi_1, \varphi_2, \varphi_3$.

β) Ἡ πλάξ στηρίζεται ἀρθρωτῶς γύρωθεν: Ἐκ τῶν ἐξ. (139'') καὶ (164) ἔχομεν

$$\mu r = -N \left(\frac{d\theta}{dr} + \mu \frac{\theta}{r} \right) = -c_1 N \left\{ \frac{d}{dr} J_1(\lambda r) + \frac{\mu}{r} J_1(\lambda r) \right\}$$

ἐπειδὴ δὲ $\frac{d}{dr} J_1(\lambda r) = \lambda \cdot \frac{d}{d(\lambda r)} J_1(\lambda r)$, ἐνῶ ἐξ ἄλλου μεταξὺ τῶν κυλινδρικών συναρτήσεων $J_{m-1}(u), J_m(u)$

καὶ $J'_m(u)$ ἰσχύει ἡ γενικὴ σχέση (43)

$$J_{m-1}(u) = \frac{m}{u} J_m(u) + J'_m(u) \tag{177}$$

ἄρα διὰ $m=1$

$$J_0(u) = \frac{1}{u} J_1(u) + \frac{d}{du} J_1(u), \tag{177'}$$

ἡ ἄνω σχέση γράφεται

$$\mu r = -c_1 N \left\{ \lambda \cdot J_0(\lambda r) - \frac{1-\mu}{r} J_1(\lambda r) \right\}.$$

Ἡ συνοριακὴ συνθήκη τῆς πλακῶς εἶναι, διὰ $r=a$: $\mu r = 0$, ἤτοι

$$\lambda a \cdot J_0(\lambda a) - (1-\mu) J_1(\lambda a) = 0 \tag{178}$$

ἣς αἱ ρίζαι $\varphi_i = \lambda a$ ($i=1, 2, 3, \dots$) παρέχουν, βάσει τῆς ἐξ. (167) τὴν κρίσιμον θλίψιν ὑβώσεως μ_k , ἐντεῦθεν δὲ καὶ τὴν κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως $\sigma_k = \mu_k/h$. Παρατηροῦμεν, ὅτι ἐνταῦθα ἐμφανίζεται ἡ μ_k ἢ σ_k ὡς συνάρτησις τοῦ συντελεστοῦ μ . Διὰ ἀλγυθα μὲ $\mu=0,3$ ἡ συνθήκη (178) γράφεται

$$\lambda a \cdot J_0(\lambda a) - 0,7 \cdot J_1(\lambda a) = 0 \tag{178'}$$

ταύτης δὲ αἱ ρίζαι $\varphi_i = \lambda a$ δύνανται νὰ προσδιορισθοῦν γραφικῶς, ἀν ἀπὸ συστήματος ὀρθογωνίων συντεταγμένων χαραχθοῦν αἱ καμπύλαι $\lambda a \cdot J_0(\lambda a)$ καὶ $0,7 \cdot J_1(\lambda a)$ καὶ προσδιορισθοῦν αἱ τετμημένα $\varphi_i = \lambda a$ τῶν σημείων τομῆς αὐτῶν. Διὰ τὴν χάραξιν τῶν καμπυλῶν τούτων χρησιμοποιοῦμεν τοὺς πίνακες Jahnke u. Emde σελ. 112 κ. ἐ., περιέχοντας τὰς τιμὰς τῶν κυλινδρικών συναρτήσεων $J_0(x), J_1(x)$ μηδενικῆς καὶ 1ης τάξεως, διὰ $x=0$ ἕως 15,50. Αἱ καμπύλαι $\lambda a \cdot J_0(\lambda a)$ καὶ $0,7 \cdot J_1(\lambda a)$ ἐσχεδιάσθησαν εἰς Σχ. 47 διὰ τὸ διάστημα $\lambda a = 1,5$ ἕως 9. Αἱ τεταγμένα τῶν καμπυλῶν ὑπελογίσθησαν εἰς τὸ διάστημα τοῦτο διὰ διαδοχικὴν μεταβολὴν τοῦ λa κατὰ 0,5 καὶ περιέχονται εἰς τὸν κατωτέρω πίνακα III. Τὰ σημεῖα τομῆς T_1, T_2, T_3, \dots τῶν καμπυλῶν ἔχουν τετμημένα $\varphi_1 = 2,05, \varphi_2 = 5,39, \varphi_3 = 8,57, \dots$

Πρὸς ἔλεγχον εὐρίσκομεν ἐκ τῶν πινάκων Jahnke u. Emde τὰς τιμὰς $J_0(2,05) = +0,9151, J_1(2,05) = +0,5730, \acute{\epsilon}\pi\acute{\iota}\sigma\eta\varsigma J_0(5,39) = -0,0447, J_1(5,39) = -0,3456$ καὶ $J_0(8,57) = +0,0228, J_1(8,57) = -0,2731$ καὶ πιστοποιοῦμεν ὅτι πράγματι εἶναι $2,05 \cdot J_0(2,05) =$

(43) Συμφώνως πρὸς «Handbuch der Physik» Bd. III, Mathematische Hilfsmittel der Physik, 1928, Kap. 7, § 14 σελ. 277, μεταξὺ τῶν συναρτήσεων 1ου εἴδους: J_{m-1}, J_m, J_{m+1} καὶ τῆς 1ης παραγωγῶν J'_m τῆς J_m , ἰσχύουν αἱ σχέσεις

$$\left. \begin{aligned} 2 \frac{d}{du} J_m(u) &= J_{m-1}(u) - J_{m+1}(u) \\ J_{m-1}(u) + J_{m+1}(u) &= \frac{2m}{u} J_m(u) \end{aligned} \right\}$$

ὅπου ἡ παράμετρος m = τυχὸν πραγματικὸς ἀριθμὸς. Δι' ἀθροίσσεως ἡ ἀφαιρέσεως κατὰ μέλη λαμβάνομεν ἐκ τῶν ἄνω σχέσεων

$$\left. \begin{aligned} J_{m-1}(u) &= \frac{m}{u} J_m(u) + \frac{d}{du} J_m(u) \\ J_{m+1}(u) &= \frac{m}{u} J_m(u) - \frac{d}{du} J_m(u) \end{aligned} \right\}$$

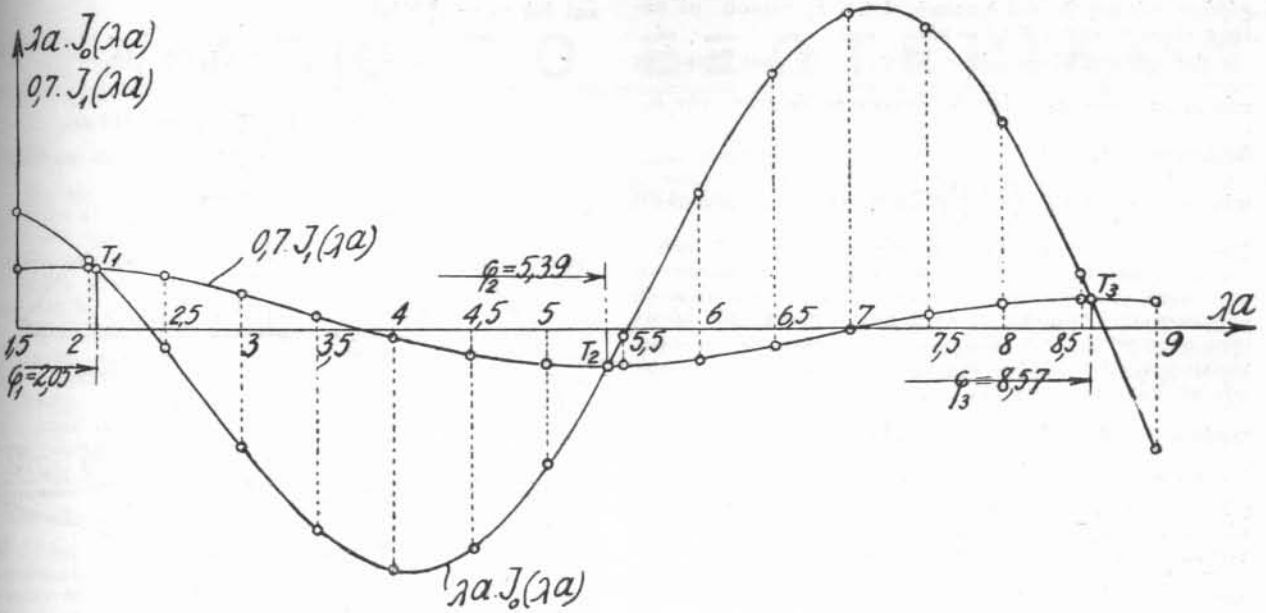
Ἐπί πλέον ἰσχύει διὰ $m = \acute{\alpha}\kappa\epsilon\rho\alpha\iota\omicron\varsigma$ ἀριθμὸς, $J_{-m}(u) = (-1)^m J_m(u)$. Διὰ $m=0$ εὐρίσκομεν ἐκ τῆς 2ας ἐξισώσεως τοῦ ἄνω συστήματος

$$J_1(u) = -\frac{d}{du} J_0(u) = -J'_0(u) \tag{174}$$

ἐνῶ διὰ $m=1$ λαμβάνομεν ἐκ τῆς 1ης

$$J_0(u) = \frac{1}{u} J_1(u) + \frac{d}{du} J_1(u) \tag{177'}$$

ἢν θὰ ἠδυνάμεθα νὰ πορισθῶμεν καὶ ἐκ τῆς 2ας διὰ $m=-1$, ἐὰν συνάμα ἐθέτομεν $J_{-1}(u) = -J_1(u)$.



Σχ. 47

ΠΙΝΑΞ ΙΙΙ. ΒΟΗΘΗΤΙΚΟΣ ΠΡΟΣ ΕΠΙΛΥΣΙΝ ΤΗΣ ΕΞΙΣΩΣΕΩΣ (178')

$\lambda a = 1.5$	$J_0(\lambda a) = +0,5118$	$J_1(\lambda a) = +0,5579$	$\lambda a J_0(\lambda a) = +0,7677$	$0,7 J_1(\lambda a) = +0,3905$
2.0	+0,2239	+0,5761	+0,4478	+0,4033
2.5	-0,0484	+0,4971	-0,1209	+0,3480
3.0	-0,2601	+0,3391	-0,7803	+0,2374
3.5	-0,3801	+0,1374	-1,3303	+0,0962
4.0	-0,3971	-0,0660	-1,5884	-0,0462
4.5	-0,3205	-0,2311	-1,4422	-0,1618
5.0	-0,1776	-0,3276	-0,8880	-0,2293
5.5	-0,0068	-0,3414	-0,0374	-0,2390
6.0	+0,1506	-0,2767	+0,9036	-0,1937
6.5	+0,2601	-0,1538	+1,6906	-0,1077
7.0	+0,3001	-0,0047	+2,1007	-0,0033
7.5	+0,2663	+0,1352	+1,9972	+0,0946
8.0	+0,1717	+0,2346	+1,3736	+0,1642
8.5	+0,0419	+0,2731	+0,3561	+0,1912
9.0	-0,0903	+0,2453	-0,8127	+0,1717

$\cong 0,7 \cdot J_1(2,05)$, επίσης $5,39 \cdot J_0(5,39) \cong 0,7 \cdot J_1(5,39)$ και $8,57 \cdot J_0(8,57) \cong 0,7 \cdot J_1(8,57)$ κ.ο.κ.

Όσάκις τὸ μέγεθος $\lambda = \sqrt{n/N}$ λαμβάνει τιμὰς τοιαύτας, ὥστε $\lambda a = \varphi_i$ ἢ πλάξ ὑφίσταται ὑβώσιν. Ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως δίδεται, ὡς και εἰς τὴν περίπτωσιν τῆς πεπακτωμένης πλακός, ὑπὸ τοῦ αὐτοῦ τύπου (168), ὅπου $\sigma_e = \frac{\pi^2 h^2 E}{12 a^2 (1 - \mu^2)}$ παριστᾷ, ὅπως και ἐκεῖ, τὴν κατὰ

Euler κρίσιμον τάσιν λυγισμοῦ ἀμφιπέδου⁽⁴⁴⁾ ἰδεατῆς

(44) Θὰ ἠδυνάμεθα νὰ εἰσαγάγωμεν, προκειμένου περί ἀρθρωτῶς στηριζομένης πλακός, ἀντὶ τῆς σ_e τὴν κρίσιμον τάσιν λυγισμοῦ $\sigma'_e = \frac{\pi^2 h^2 E}{48 a^2 (1 - \mu^2)}$ ἀμφιαρθρωτῆς ἰδεατῆς εἰσόδου μήκους $2a$. Χάριν ὁμοιομορφίας και συγκρίσεως μετὰ τὴν περίπτωσιν α) προτιμῶμεν νὰ διατηρήσωμεν τὴν σ_e , παριστῶσαν ἄλλοστε ἐπίσης και τὴν κρίσιμον τάσιν λυγισμοῦ ἀμφιαρθρωτῆς ἰδεατῆς εἰσόδου μήκους a (ἀντὶ $2a$).

ράβδου, μήκους $2a$ και διατομής $1. h$, έξ ύλικου με μέτρον ελαστικότητας $E: 1 - \mu^2$.

Διά χάλυβα είναι $\min \varphi_1 = \varphi_1 = 2,05$ και επομένως $\min \sigma_k = \frac{2,05^2}{\pi^2} \sigma_e$, εάν δέ αντικαταστήσωμεν την σ_e δυνάμει της έξ. (171)

$$\min \sigma_k = \frac{2,05^2}{\pi^2} \cdot 1898 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \approx 808,5 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \text{ (t/cm}^2 \text{)} \quad (179)$$

Συγκρίνοντας με την εξετασθείσαν περίπτωσην της πεπακτωμένης πλακός (έξ. 172) διαπιστοῦμεν, ὅτι ἡ πεπακτωμένη πλάξ ὑβούται συνεπεία περιμετρικῆς θλίψεως πολὺ μεγαλυτέρας ἢ ἡ ἀρθρωτῆ πλάξ καὶ διὸ κατὰ τὸν λόγον $2822/808,5 \approx 3,5$. Ἡ λυγηρότης τῆς ὑποκαταστάτου χαλυβδίνης ράβδου εὑρέθη διὰ τὴν πεπακτωμένην χαλυβδίνην πλάκα ἴση πρὸς $2,71 a/h$, διὰ τὴν ἀρθρωτῶς στηριζομένην θὰ εἶναι ἐπομένως $(2,71 a/h) \cdot \sqrt{3,5} = 5,06 \frac{a}{h}$.

Τὸ βέλος ὑβώσεως w θὰ δίδεται ὑπὸ τῆς αὐτῆς έξ. (176') ἢ (176''), ὡς καὶ διὰ τὴν πεπακτωμένην πλάκα, μετὴν διαφορὰν, ὅτι ἐνταῦθα $\varphi_1 = \lambda a$ παριστᾷ τὰς ρίζας τῆς έξ. (178) ἢ (178'). Ὅριακαὶ τιμαὶ τοῦ βέλους w παράγονται δι' ἐκείνας τὰς τιμὰς $\lambda r = \frac{\varphi_1}{a} r$, δι' αἷς $J_0(\lambda r) =$

$$= \max \text{ ἢ } \min, \text{ ἦτοι διὰ τιμὰς } \frac{\varphi_1}{a} r \text{ ἴσας πρὸς τὰς ρί-$$

ζας τῆς εξίσωσως $J_1(u) = 0$. Τὰς ρίζας ταύτας ἀνεζητήσαμεν προηγουμένως κατὰ τὴν ἐξέτασιν τῆς πεπακτωμένης πλακός, εὑρομεν δὲ ταύτας ἴσας πρὸς $0, 3,8317, 7,0156, 10,1735, \dots$. Ἐάν ἡ χαλυβδίνη ἀρθρωτῶς στηριζομένη πλάξ ὑποβάλλεται εἰς τὴν ἐλαχίστην θλίψιν ὑβώσεως $\min \sigma_k = \varphi_1^2 N/a^2$ παράγεται εἰς μόνον ὕβος με κορυφὴν εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακός. Ἐάν ὑποβάλλεται εἰς τὴν ἀμέσως ἀνωτέραν θλίψιν $\sigma_k = \varphi_2^2 N/a^2$, αἱ ὅριακαὶ τιμαὶ τοῦ βέλους w θὰ παράγονται διὰ $\lambda r \equiv \frac{\varphi_2}{a} r = 0,$

$$3,8317, \text{ ἦτοι διὰ } r=0 \text{ καὶ } r = \frac{3,8317}{\varphi_2} a = \frac{3,8317}{5,39} a =$$

$$= 0,711 a. \text{ Ἐάν ἡ θλίψις εἶναι } \sigma_k = \varphi_3^2 N/a^2, \text{ αἱ ὅριακαὶ τιμαὶ τοῦ βέλους παράγονται διὰ } \lambda r \equiv \frac{\varphi_3}{a} r = 0,$$

$$3,8317, 7,0156, \text{ ἦτοι διὰ } r=0, \quad r = \frac{3,8317}{8,57} a = 0,447 a$$

$$\text{καὶ } r = \frac{7,0156}{8,57} a = 0,829 a, \text{ κ.ο.κ. (Σχ. 48)}$$

Ἐκ τῆς έξ. (176'') προσδιορίζομεν περαιτέρω τὰς ὅριακὰς τιμὰς τῶν βελῶν ὑβώσεως. Θὰ εἶναι, διὰ $\sigma_k = \varphi_1^2 N/a^2$.

$$w_1 = \frac{\alpha c_1}{\varphi_1} \left[J_0(\varphi_1) - J_0(0) \right] = \frac{\alpha c_1}{2,05} \left[J_0(2,05) - 1 \right] =$$

$$= \frac{\alpha c_1}{2,05} (0,1951 - 1) \approx -0,392 \alpha c_1,$$

ἀντιστοίχως διὰ $\sigma_k = \varphi_2^2 N/a^2$

$$w_2 = \frac{\alpha c_1}{\varphi_2} \left[J_0(\varphi_2) - J_0(0) \right] =$$

$$\frac{\alpha c_1}{5,39} \left[J_0(5,39) - 1 \right] \approx -0,194 \alpha c_1$$

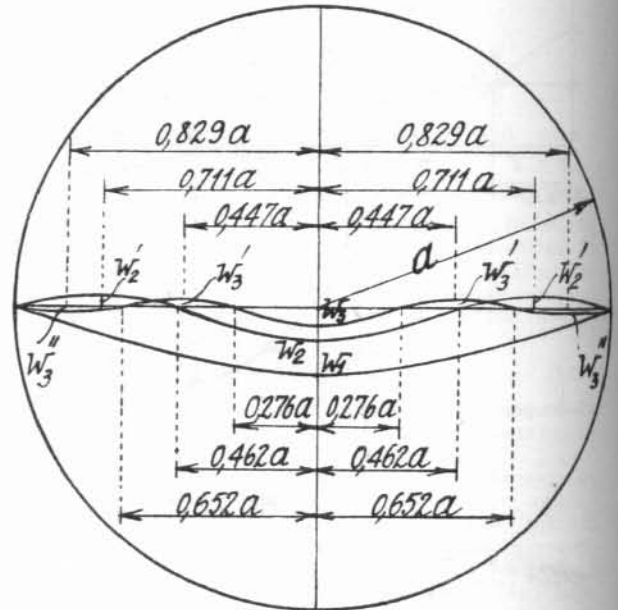
$$w_2' = \frac{\alpha c_1}{\varphi_2} \left[J_0(\varphi_2) - J_0(3,8317) \right] =$$

$$= \frac{\alpha c_1}{5,39} \left[J_0(5,39) + 0,4028 \right] \approx +0,066 \alpha c_1$$

καὶ διὰ $\sigma_k = \varphi_3^2 N/a^2$

$$w_3 = \frac{\alpha c_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(0) \right] =$$

$$= \frac{\alpha c_1}{8,57} \left[J_0(8,57) - 1 \right] \approx \dots - 0,114 \alpha c_1$$



Σχ. 48

$$w_3' = \frac{\alpha c_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(3,8317) \right] =$$

$$= \frac{\alpha c_1}{8,57} \left[J_0(8,57) + 0,4028 \right] \approx +0,050 \alpha c_1$$

$$w_3'' = \frac{\alpha c_1}{\varphi_3} \left[J_0(\varphi_3) - J_0(7,0156) \right] =$$

$$= \frac{\alpha c_1}{8,57} \left[J_0(8,57) - 0,3001 \right] \approx -0,032 \alpha c_1.$$

Τὰ σημεῖα μηδενισμοῦ τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως προσδιορίζονται εὐκόλως, ὅπως καὶ εἰς τὴν περίπτωσιν τῆς πεπακτωμένης πλακός: Διὰ $\varphi_1 = \varphi_2 = 5,39$ δέον $J_0(5,39) = J_0\left(5,39 \frac{r}{a}\right)$, ἢ $-0,0447 = J_0\left(5,39 \frac{r}{a}\right)$. Τὴν συνθήκην ταύτην ἱκανοποιεῖ, ἐκτὸς τῆς $r = a$ καὶ ἡ τιμὴ $5,39 \frac{r}{a} \approx 2,49$ (πίνακες Jahnke u. Emde σελ. 112)

ἦτοι $r = \frac{2,49}{5,39} a = 0,462 a$. Διὰ $\varphi_1 = \varphi_3 = 8,57$ δέον $J_0(8,57) = J_0\left(8,57 \frac{r}{a}\right)$, ἢ $+0,0228 = J_0\left(8,57 \frac{r}{a}\right)$, τὴν συνθήκην δὲ ταύτην ἱκανοποιούσιν, ἐκτὸς τῆς $r = a$ καὶ αἱ τιμαὶ $8,57 \frac{r}{a} \approx 5,59$, $8,57 \frac{r}{a} \approx 2,36$ (πίνακες σελ. 112, 115) ἦτοι αἱ $r = \frac{5,59}{8,57} a = 0,652 a$, $r =$

$\frac{2,36}{8,57} a = 0,276 a$. Ἀναλόγως δυνάμεθα νὰ προσδιορίσωμεν τὰ σημεῖα μηδενισμοῦ διὰ $\varphi_1 = \varphi_4, \varphi_5, \dots$

Εἰς Σχ. 48 εἰκονίζεται κατὰ τὰ ἀνωτέρω, ἡ μορφή τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως διὰ $\varphi_1 = \varphi_2, \varphi_3, \varphi_4$.

(Συνεχίζεται)

Ἀντιθέτως ὁ ἄλλος κλάδος τῆς πυρηνικῆς τεχνικῆς χρησιμοποιεῖ τὰς τεραστίας ποσότητας θερμότητος, αἱ ὁποῖαι ἐκλύονται κατὰ τὰς πυρηνικὰς ἀντιδράσεις, τὰς λαμβανούσας χώραν ἐντὸς τῶν αὐτῶν Στῆλῶν Οὐρανίου τῶν χρησιμοποιουμένων διὰ τὴν παραγωγὴν τεχνητῶν ραδιενεργῶν σωμάτων καὶ Πλουτωνίου. Ἡ θερμικὴ αὕτη ἐνέργεια, ἢ ἡ ἐκ τοῦ μετασχηματισμοῦ ταύτης παραγομένη ἠλεκτρικὴ ἐνέργεια, εἶναι συνεπῶς ὑποπροϊὸν τῆς ἀντιδράσεως, δι' ἧς παράγονται αἱ τεχνηταὶ ραδιενεργοὶ οὐσίαι καὶ τὸ Πλουτωνίου. Ἀναλόγως ὁμοῦ τῶν ἐκάστοτε συνθηκῶν δύναται ἀντιστρόφως νὰ θεωρηθῆ ὡς κύριον προῖόν ἢ θερμικὴ ἐνέργεια καὶ τὰ λοιπὰ προῖόντα ὡς δευτερεύοντα. Καὶ ἐδῶ ἡ νέα μέθοδος παραγωγῆς ἐνεργείας, διὰ τῆς διασπάσεως τοῦ ἀτόμου, παρουσιάζει ἐναντι τῶν παλαιότερων μεθόδων τὸ σοβαρώτατον πλεονέκτημα ὅτι ἐπιτρέπει εὐκόλῳ μεταφορὰν ἀπὸ τόπου εἰς τόπον τῆς ἐνεργοπαραγωγῆς οὐσίας καὶ συνεπῶς καθιστᾷ δυνατὴν τὴν βιομηχανικὴν ἀνάπτυξιν Χωρῶν, αἱ ὁποῖαι στεροῦνται φυσικῶν πηγῶν ἐνεργείας, ὡς ὕδατοπτώσεων ἢ κοιτασμάτων ὑγρῶν ἢ στερεῶν καυσίμων, ἀρκεῖ βεβαίως νὰ πληρῶνται αἱ λοιπὰ προϋποθέσεις, αἱ ἀπαιτούμεναι διὰ τὴν ἐγκατάστασιν τῶν σχετικῶν βιομηχανιῶν. Διότι ἤδη ἡ μᾶζα ἡμίσεος χιλιογράμμου Οὐρανίου θὰ ἐπῆρκει διὰ τὴν ἀπελευθέρωσιν ποσότητος ἐνεργείας, ἀνερχομένης εἰς 12.000.000 περίπου ὠριαῖων χιλιοβάτ, ἀντιστοιχοῦσης εἰς τὴν καθῆσιν 1500 τόνων περίπου γαιάνθρακος, καιομένου κατὰ τὴν συνήθως ἐφαρμοζομένην μέθοδον καὶ σημαντικῶς ὑπερβαίνουσης τὴν ἡμερησίαν κατανάλωσιν μίας χώρας τόσοσ βιομηχανικῶς προηγμένης ὅσον ἡ Μεγάλη Βρετανία. Ἐκ τῶν ἀνωτέρω ὁμοῦ καταφαίνε-

ται εὐκόλως ὅτι διὰ τῆς χρησιμοποίησεως τῆς ἀτομικῆς ἐνεργείας ἀπαλασσομένο τοῦ ἀπὸ μακροῦ ἐπικρεμαμένου ἐπὶ τῆς ἀνθρωπότητος φόβου μιάς ἐπικειμένης ἐξαντλήσεως τῶν φυσικῶν ἀποθεμάτων εἰς καυσίμους ὕλας. Βεβαίως καὶ τὰ ἀποθέματα Οὐρανίου καὶ Θορίου δὲν εἶναι ἀνεξάντλητα. Ἀλλὰ εἶναι λίαν ἐνδεχόμενον ὅτι καὶ ἄλλα φυσικὰ στοιχεῖα ἐκτὸς τοῦ Οὐρανίου καὶ τοῦ Θορίου θὰ ἀνακαλυφθοῦν καὶ τὰ ὁποῖα θὰ καταστῆ δυνατὸν νὰ ὑποβληθοῦν εἰς πυρηνικὰς ἀντιδράσεις. Ἐάν μάλιστα κατορθωθῆ νὰ χρησιμοποιηθῆ διὰ τὴν παραγωγὴν ἐνεργείας ὁ πυρὴν τοῦ Ὑδρογόνου, τότε θὰ διαθέτῃ ὁ ἄνθρωπος μίαν ἀνεξάντλητον πηγὴν ἐνεργείας με ἀπείρουσ δυνατότητας. Τοιοῦτοτρόπως ὁμοῦ (καὶ μέχρι τῆς ἀνακάλυψεως τοῦ ἀτομοκινήτου κινήτηρος) θὰ ὑποστῆ μίαν ἐξέλιξιν καὶ ὁλόκληρος ἡ βιομηχανία ἠλεκτρισμοῦ, ἢ ὁποῖα θὰ ἦτο ἀδύνατος ἄνευ τῆς ὑπάρξεως τοῦ γιγαντιαίου ταμιευτήρος τῆς ἀτομικῆς ἐνεργείας. Πλοῦτος ὁμοῦ ἐνεργείας τοιαύτης μορφῆς θὰ ἀποτελέσῃ τὸν πραγματικὸν πλοῦτον τοῦ κόσμου. Καθόσον, ὡς γνωστόν, εἶναι τόσοσ σοβαρὰ ἢ συμβολὴ τῆς ἠλεκτρικῆς ἐνεργείας εἰς τὴν ἀνάπτυξιν καὶ τὴν πρόσδοον ἐνὸς λαοῦ, ὡστε ἡ μέση ἀνά κάτοικον ἐτησίως καταναλισκομένη ποσότης βᾶτ νὰ λαμβάνεται ὡς δείκτης τῆς βαθμίδος πολιτισμοῦ, εἰς τὴν ὁποῖαν εὐρίσκειται ὁ λαὸς οὗτος.

Τοιοῦτοτρόπως ὅλαι αἱ ἐνδείξεις συνηγοροῦν εἰς τὸ ὅτι ἡ ἀτομικὴ ἐνέργεια ἐγκαινιάζει μίαν νέαν περίοδον εἰς τὴν Τεχνικὴν, τὴν περίοδον τῆς Ἀτομικῆς Τεχνικῆς καὶ ὅτι ἐν σοβαρώτατον καθήκον ἐπιπίπτει εἰδικότερον ἐπὶ τῆς ἐνεργειακῆς οἰκονομίας τοῦ κόσμου.

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

Ὑπὸ τοῦ κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Ἐπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

(Συνέχεια ἐκ τοῦ προηγουμένου)

§ 12. Ὑβωσις κυκλικῆς πλακῶς ὑποβαλλομένης εἰς περιμετρικὴν θλίψιν καὶ συνάμα εἰς κατακόρυφον φόρτισιν.

α) Τὸ κατακόρυφον φορτίον εἶναι ὁμοιομόρφως κατανεμημένον ἐφ' ὅλης τῆς πλακῶς. Πλὴν τῆς ὁμοιομορφου περιμετρικῆς θλίψεως $p_r = -n$ ἢ πλάξ ὑποβάλλεται καὶ εἰς ὁμοιομορφον καθολικὴν κατακόρυφον φόρτισιν p . Ἐκ τῆς ἐξ. (153), με

$$p_r = -n, P=0, p = \text{σταθ. καὶ} \int p r dr = p \int_0^r r dr = p \frac{r^2}{2}, \text{ λαμβάνομεν}$$

$$r\theta'' + \theta' - \left(\frac{1}{r} - \frac{n}{N} r \right) \theta = \frac{p}{2N} r^2$$

καὶ ἂν εἰσαγάγωμεν πάλιν, συμφώνως πρὸς ἐξ. (101), $\lambda^2 = n/N$

$$r^2\theta'' + r\theta' + (\lambda^2 r^2 - 1) \theta = \frac{p}{2N} r^3. \quad (180)$$

Μία μερικὴ λύσις τῆς ἀνομοιογενοῦς ταύτης διαφορικῆς ἐξισώσεως εἶναι ἡ $\theta_1 = \frac{pr}{2\lambda^2 N}$, ὡς εὐκόλως διαπιστοῦμεν δι' εἰσαγωγῆς τῆς τιμῆς ταύτης εἰς ἐξ. (180). Ἡ γενικὴ λύσις τῆς ὁμοιογενοῦς (προβλ. ἐξ. 155) εὐρέθη εἰς § 11, διδομένη ὑπὸ τῆς ἐξ. (161), ἤτοι $\theta_0 = c_1 J_1(\lambda r) + c_2 Y_1(\lambda r)$. Ἄρα ἡ γενικὴ λύσις τῆς ἐξ. (180) θὰ εἶναι

$$\theta = \frac{pr}{2\lambda^2 N} + c_1 J_1(\lambda r) + c_2 Y_1(\lambda r) \quad (181)$$

ἢ, λόγῳ μηδενισμοῦ τῆς θ εἰς τὸ κέντρον τῆς πλακῶς ($r=0$), ἐξ οὗ προκύπτει $c_2 = 0$.

$$\theta = \frac{pr}{2\lambda^2 N} + c_1 J_1(\lambda r). \quad (181')$$

Δι' ὁλοκληρώσεως πρὸς r εὐρίσκομεν τὴν τιμὴν τοῦ βέλους κάμψεως

$$w = \frac{pr^2}{4\lambda^2 N} + c_1 \int J_1(\lambda r) dr + c$$

ἢ τῆ βοθηθεία τῆς ἐξ. (174')

$$w = \frac{pr^2}{4\lambda^2 N} - \frac{c_1}{\lambda} J_0(\lambda r) + c$$

Διὰ $r=a$ εἶναι $w=0$ καὶ ἐπομένως $c = \frac{c_1}{\lambda} J_0(\lambda a) - \frac{pa^2}{4\lambda^2 N}$, ὁπότε

$$w = \frac{p}{4\lambda^2 N} (r^2 - a^2) + \frac{c_1}{\lambda} [J_0(\lambda a) - J_0(\lambda r)]. \quad (182)$$

Ἐάν ἡ πλάξ εἶναι πεπετατωμένη κατὰ τὴν περιμέτρον αὐτῆς, θὰ ἰσχύῃ ἡ συνοριακὴ συνθήκη: $\theta = 0$ διὰ $r=a$, δηλαδὴ τῆ βοθηθεία τῆς ἐξ. (181')

$$0 = \frac{pa}{2\lambda^2 N} + c_1 J_1(\lambda a) \quad \text{ἐντεῦθεν δὲ}$$

$$c_1 = - \frac{pa}{2\lambda^2 N} \cdot \frac{1}{J_1(\lambda a)} \quad \text{καὶ}$$

$$w = \frac{pa^2}{4\lambda^2 N} \left\{ \frac{2}{\lambda a} \cdot \frac{J_0(\lambda r) - J_0(\lambda a)}{J_1(\lambda a)} - 1 + \frac{r^2}{a^2} \right\}. \quad (183)$$

Διά πλάκα άρθρωτώς στηριζομένην ή συνοριακή συνθήκη θα είναι: $m_r = 0$ διά $r = a$, ήτοι τη βοήθεια των έξ. (139'), (177') και (181')

$$(1 + \mu) \frac{p\alpha}{2\lambda^2 N} + c_1 \lambda \cdot J_0(\lambda a) - c_1 (1 - \mu) \cdot J_1(\lambda a) = 0$$

έντευθεν δέ

$$c_1 = \frac{p\alpha}{2\lambda^2 N} \cdot \frac{1 + \mu}{(1 - \mu) \cdot J_1(\lambda a) - \lambda \cdot J_0(\lambda a)}$$

και εκ τής έξ. (182)

$$w = \frac{p\alpha^2}{4\lambda^2 N} \left\{ \frac{2}{\lambda a} \cdot \frac{(1 + \mu) [J_0(\lambda a) - J_0(\lambda r)]}{(1 - \mu) \cdot J_1(\lambda a) - \lambda a \cdot J_0(\lambda a)} - 1 + \frac{r^2}{a^2} \right\} \quad (184)$$

Συμπερία τής κατακορύφου φορτίσεως p ή πλάξ κάμπτεται, ή δέ άναζήτησις τής συνθήκης ύβώσεως συμπίεται έν προκειμένω με την άναζήτησιν τής λ , δι' ήν τó βέλος w καθίσταται άπειρώς μέγα (πρβλ. § 2). Έκ τών έξ. (183), (184) συναγόμεν, ότι διά τήν πεπακτωμένην πλάκα γίνεται $w = \infty$ διά τās τιμάς λa ίσας πρός τās ρίζας τής έξισώσεως $J_1(\lambda a) = 0$, ένω διά πλάκα άρθρωτώς στηριζομένην $w = \infty$ καθιστούν αί ρίζαι τής έξισώσεως $(1 - \mu) J_1(\lambda a) - \lambda a \cdot J_0(\lambda a) = 0$. Συγκρίνοντες πρός τās έξ. (166) και (178) συμπεραίνομεν, ότι ή ύβωσις παράγεται διά τās ίδιās άκριβώς τιμάς τής θλίψεως p_k , δι' ας και ή έν τή προηγούμενη § II έξετασθείσα πλάξ, άνευ κατακορύφου φορτίσεως p .

β) Είς τó κέντρον τής πλακός ένεργεϊ τó συγκεντρωμένον φορτίον P : Έάν εις έξ. (153) θέσωμεν $m_r = -n$, $p = 0$, λαμβάνομεν

$$r\theta'' + \theta' - \left(\frac{1}{r} - \frac{n}{N} r \right) \theta = \frac{P}{2\pi N}$$

ή, τή βοήθεια τής έξ (101)

$$r^2 \theta'' + r\theta' + (\lambda^2 r^2 - 1) \theta = \frac{P}{2\pi N} r \quad (185)$$

Ταύτης μερικη λύσις είναι ή $\theta_1 = P/2\pi\lambda^2 N r$, άρα ή γενική λύσις έσεται

$$\theta = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \cdot \frac{1}{r} + c_1 \cdot J_1(\lambda r) + c_2 \cdot Y_1(\lambda r) \quad (186)$$

όπου ένταυθα $c_2 \neq 0$, έπειδή εις τó κέντρον τής πλακός ($r = 0$) μηδενίζεται μόνον ó 2ος όρος $c_1 \cdot J_1(\lambda r)$, ένω οί δύο λοιποί καθίστανται άπειρώς μεγάλοι, ή δέ τιμή τής θ δέον να παραμένη πεπερασμένη και δι' ίση πρός μηδέν.

Δι' ολοκληρώσεως πρός r εύρίσκομεν εκ τής έξ. (186)

$$w = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \cdot \ln r + c_1 \int J_1(\lambda r) dr + c_2 \int Y_1(\lambda r) dr + c_3$$

ή, τή βοήθεια τής έξ. (174') και τής

$$\left. \begin{aligned} Y_1(\lambda r) &= -\frac{d}{d(\lambda r)} Y_0(\lambda r) \\ \int Y_1(\lambda r) \cdot d(\lambda r) &= -Y_0(\lambda r) \quad (45) \end{aligned} \right\} \quad (187)$$

$$w = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \cdot \ln r - \frac{c_1}{\lambda} J_0(\lambda r) - \frac{c_2}{\lambda} Y_0(\lambda r) + c_3 \quad (188)$$

Πρός ύπολογισμόν τής σταθεράς c_2 χρησιμοποιούμεν την συνθήκη: $\theta = 0$ διά $r = 0$. Η συνάρτησις $Y_1(\lambda r)$ δίδεται ύπό τής έξ. (163), ή άν θέσωμεν χάριν άπλοποιήσεως

$$2 \cdot 4 \cdot \dots \cdot 2v \cdot 4 \cdot 6 \cdot \dots \cdot (2+2v) = 2^v \cdot (1 \cdot 2 \cdot \dots \cdot v) \cdot 2^v \cdot (2 \cdot 3 \cdot \dots \cdot (1+v)) = v! \cdot (1+v)! \cdot 2^{2v}$$

ύπό τής

$$Y_1(\lambda r) = J_1(\lambda r) \cdot \ln(\lambda r) - \frac{1}{\lambda r} - \frac{\lambda r}{4} \sum_{v=0}^{\infty} \frac{(-1)^v}{v!(1+v)!} \left(\frac{\lambda r}{2} \right)^{2v} \cdot \varrho_{1v} \quad (163')$$

ένθα

$$\varrho_{1v} = \left(1 + \frac{1}{2} + \dots + \frac{1}{v} \right) + \left(1 + \frac{1}{2} + \dots + \frac{1}{1+v} \right)$$

Διά να παραμένη πεπερασμένη ή τιμή θ εις τó κέντρον τής πλακός δέον εις τήν έξ. (186) οί όροι, οίτινες περιέχουν τήν μεταβλητήν r εις τόν παρονομαστήν, ν' άλληλαιουθούνται, ήτοι ó πρώτος όρος $\frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \cdot \frac{1}{r}$ να άν-

αιρηται ύπό τοϋ όρου $-\frac{c_2}{\lambda r}$, όφειλομένου εις τόν 2ον όρον τοϋ δεξιού μέλους τής έξ. (163'). Ούτω εύρίσκομεν

$$c_2 = \frac{P}{2\pi\lambda N} \quad (189)$$

$$\text{και } \theta = \frac{P}{2\pi\lambda N} \left[\frac{1}{\lambda r} + Y_1(\lambda r) \right] + c_1 \cdot J_1(\lambda r) \quad (186'')$$

Η έξ. (188) γίνεται

$$w = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \left[\ln r - Y_0(\lambda r) \right] - \frac{c_1}{\lambda} J_0(\lambda r) + c_3$$

εκ ταύτης δέ εύρίσκομεν τή βοήθεια τών συνοριακής συνθήκης: $w = 0$ διά $r = a$, τήν τιμήν τής σταθεράς c_3

$$c_3 = \frac{c_1}{\lambda} J_0(\lambda a) - \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \left[\ln a - Y_0(\lambda a) \right] \quad (190)$$

και έπομένως

$$w = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \left[\ln \frac{r}{a} + Y_0(\lambda a) - Y_0(\lambda r) \right] + \frac{c_1}{\lambda} \left[J_0(\lambda a) - J_0(\lambda r) \right] \quad (188')$$

Έάν ή πλάξ είναι πεπακτωμένη κατά τήν περίμετρον $r = a$, θα ισχύη ή συνοριακή συνθήκη: $\theta = 0$ διά $r = a$ και προσδιορίζομεν ούτω εκ τής έξ (186'') τήν σταθεράν c_1 , ήτοι

$$c_1 = -\frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \cdot \frac{1 + \lambda a \cdot Y_1(\lambda a)}{a \cdot J_1(\lambda a)} \quad (191)$$

πραιτέρω δέ εκ τής έξ. (188'') τó βέλος κάμψεως

$$w = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \left\{ \ln \frac{r}{a} + Y_0(\lambda a) - Y_0(\lambda r) - \frac{1 + \lambda a \cdot Y_1(\lambda a)}{\lambda a \cdot J_1(\lambda a)} \left[J_0(\lambda a) - J_0(\lambda r) \right] \right\} \quad (192)$$

Κατά ταυτα, πλάξ κυκλική πεπακτωμένη, φορτιζομένη εις τó κέντρον διά συγκεντρωμένον φορτίον P και περιμετρικώς θλιβομένη υπό δυνάμεως $p = \lambda^2 N$, ύφίσταται κάμψιν, ής τó βέλος δίδεται ύπό τής έξ. (192). Αί έντός άγκύλης εκφράσεις $J_0(\lambda a)$, $J_0(\lambda r)$, $J_1(\lambda a)$ παρέχονται έν αναπτύξει ύπό τών έξ (175), (162) αί δέ $Y_0(\lambda a)$, $Y_0(\lambda r)$, $Y_1(\lambda a)$ εκ τής έξ. (160) διά $m = 0$, 1, ή και τών έξ. (163), (163'). Διά καταλλήλων μετασχηματισμών εύρίσκομεν (46)

(45) Βλ. πίνακες Jahnke u. Emde, σελ. 94. Μεταξύ τών συναρτήσεων 2ου είδους $Y_1(u)$ και $Y_0(u)$ 1ης και μηδενικής τάξεως ισχύει σχέση εις έντελώς άνάλογος πρός τήν (174').

(46) Βλ. ύποσημ. (45)

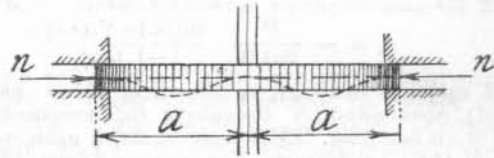
$$Y_0(u) = J_0(u) \cdot \ln u + (u/2)^2 - \left(1 + \frac{1}{2}\right) \frac{(u/2)^4}{2! \cdot 2} + \left(1 + \frac{1}{2} + \frac{1}{3}\right) \frac{(u/2)^6}{3! \cdot 2} - \dots \quad (193)$$

$$Y_1(u) = J_1(u) \cdot \ln u - \frac{1}{u} J_0(u) - \frac{u}{2} + \left(1 + \frac{1}{2}\right) \frac{(u/2)^3}{1! \cdot 2!} - \left(1 + \frac{1}{2} + \frac{1}{3}\right) \frac{(u/2)^5}{2! \cdot 3!} + \dots = -Y'_0(u) \quad (194)$$

Διά μικράς τιμής r γίνεται $J_0(\lambda r) \rightarrow 1, J_0(\lambda r) \cdot \ln(\lambda r) = J_0(\lambda r) [\ln \lambda + \ln r] \rightarrow \ln \lambda + \ln r, Y_0(\lambda r) \rightarrow \ln \lambda + \ln r$ και $\ln \frac{r}{\alpha} - Y_0(\lambda r) = \ln r - \ln \alpha - Y_0(\lambda r) \rightarrow \ln r - \ln \alpha - \ln \lambda - \ln r = -\ln(\lambda \alpha)$. Διά $r \rightarrow 0$ ή εντός άγκύλης της εξ. (192) παράστασις $\ln \frac{r}{\alpha} - Y_0(\lambda r)$ τείνει προς $-\ln(\lambda \alpha)$, το βέλος

ω διατηρείται πεπερασμένον. Υβώσις παράγεται και πάλιν διά τιμάς $\lambda \alpha$ ίσας προς τὰς ρίζας εξίσωσις $J_1(\lambda \alpha) = 0$, ήτοι διά τὰς αὐτάς τιμάς τῆς θλίψεως n_k , δι' ἃς ὑβούται ἡ πεπακτωμένη πλάξ ἄνευ συγκεντρωμένου φορτίου P , ἐξετασθεῖσα εἰς § 11.

Υποθέσωμεν ἤδη, ὅτι τὸ φορτιζόμενον κέντρον τῆς πλακός τηρεῖται ἀκίνητον. Μεταπίπτομεν τότε εἰς τὴν



Σχ. 48 α

περίπτωσιν κυκλικῆς πλακός, ὑποβαλλομένης εἰς περιμετρικὴν θλίψιν, πεπακτωμένης γύρωθεν καὶ **συνάμα στηριζομένης εἰς τὸ κέντρον αὐτῆς** (σχ. 48 α). Προστίθεται ἡ συνοριακὴ συνθήκη: $w=0$ διὰ $r=0$.

ΠΙΝΑΞ IV ΒΟΗΘΗΤΙΚΟΣ ΠΡΟΣ ΕΠΙΛΥΣΙΝ ΤΗΣ ΕΞΙΣΩΣΕΩΣ (196)

$\lambda \alpha$	$Y_1(\lambda \alpha)$	$J_1(\lambda \alpha)$	$\lambda \alpha \cdot Y_1(\lambda \alpha)$	$\lambda \alpha \cdot J_1(\lambda \alpha)$	$L(\lambda \alpha) = \frac{1 + \lambda \alpha Y_1(\lambda \alpha)}{\lambda \alpha J_1(\lambda \alpha)}$	$\ln(\lambda \alpha)$	$Y_0(\lambda \alpha)$	$J_0(\lambda \alpha)$	$\ln(\lambda \alpha) - Y_0(\lambda \alpha)$	$1 - J_0(\lambda \alpha)$	$R(\lambda \alpha) = \frac{\ln(\lambda \alpha) - Y_0(\lambda \alpha)}{1 - J_0(\lambda \alpha)}$
(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	(9)	(10)	(11)	(12)
4	+0,6174	-0,0660	+2,4696	-0,2640	-13,140	1,3863	-0,0727	-0,3971	+1,4590	+1,3971	+1,043
4,5	+0,4460	-0,2311	+2,0070	-1,0399	-2,950	1,5041	-0,3430	-0,3205	+1,8471	+1,3205	+1,400
5	+0,1943	-0,3276	+0,9715	-1,6380	-1,203	1,6094	-0,5052	-0,1776	+2,1146	+1,1776	+1,798
5,5	-0,0769	-0,3414	-0,4229	-1,8777	-0,308	1,7047	-0,5340	-0,0068	+2,2387	+1,0068	+2,220
6	-0,3070	-0,2767	-1,8420	-1,6602	+0,507	1,7918	-0,4352	+0,1506	+2,2270	+0,8494	+2,620
6,5	-0,4484	-0,1538	-2,9146	-0,9997	+1,915	1,8718	-0,2420	+0,2601	+2,1138	+0,7399	+2,855
6,6	-0,4633	-0,1250	-3,0578	-0,8250	+2,490	1,8871	-0,1963	+0,2740	+2,0834	+0,7260	+2,870
6,7	-0,4736	-0,0953	-3,1731	-0,6385	+3,400	1,9021	-0,1495	+0,2851	+2,0516	+0,7149	+2,870
6,8	-0,4791	-0,0652	-3,2579	-0,4434	+5,080	1,9169	-0,1018	+0,2931	+2,0187	+0,7069	+2,860
6,9	-0,4799	-0,0349	-3,3113	-0,2408	+9,590	1,9315	-0,0538	+0,2981	+1,9853	+0,7019	+2,830
7,0	-0,4760	-0,0047	-3,3320	-0,0329	+70,880	1,9459	-0,0060	+0,3001	+1,9519	+0,6999	+2,785
7,1	-0,4675	+0,0252	-3,3192	+0,1789	-12,950	1,9601	+0,0412	+0,2991	+1,9189	+0,7009	+2,740
7,2	-0,4546	+0,0543	-3,2731	+0,3910	-5,820	1,9741	+0,0873	+0,2951	+1,8868	+0,7049	+2,675
7,3	-0,4375	+0,0826	-3,1937	+0,6030	-3,640	1,9879	+0,1320	+0,2882	+1,8559	+0,7118	+2,605
7,4	-0,4163	+0,1096	-3,0806	+0,8110	-2,560	2,0015	+0,1747	+0,2786	+1,8268	+0,7214	+2,530
7,5	-0,3914	+0,1352	-2,9355	+1,0140	-1,910	2,0149	+0,2151	+0,2663	+1,7998	+0,7337	+2,450
8,0	-0,2212	+0,2346	-1,7696	+1,8768	-0,410	2,0794	+0,3709	+0,1717	+1,7085	+0,8283	+2,060
8,5	-0,0091	+0,2731	-0,0773	+2,3213	+0,397	2,1401	+0,4293	+0,0419	+1,7108	+0,9381	+1,785
9,0	+0,1921	+0,2453	+1,7289	+2,2077	+1,236	2,1972	+0,3821	-0,0903	+1,8151	+1,0903	+1,665
9,1	+0,2271	+0,2324	+2,0666	+2,1148	+1,450	2,2083	+0,3612	-0,1142	+1,8471	+1,1142	+1,658
9,2	+0,2595	+0,2174	+2,3874	+2,0001	+1,693	2,2192	+0,3368	-0,1367	+1,8824	+1,1367	+1,656
9,3	+0,2889	+0,2004	+2,6868	+1,8637	+1,970	2,2300	+0,3094	-0,1577	+1,9206	+1,1577	+1,660
9,4	+0,3151	+0,1816	+2,9619	+1,7070	+2,320	2,2407	+0,2791	-0,1768	+1,9616	+1,1768	+1,668
9,5	+0,3381	+0,1613	+3,2119	+1,5323	+2,745	2,2513	+0,2463	-0,1939	+2,0050	+1,1939	+1,679
10	+0,3962	+0,0435	+3,9620	+0,4350	+11,400	2,3026	+0,0589	-0,2459	+2,2437	+1,2429	+1,805

Ἐπειδὴ κατὰ τὰ ἀνωτέρω εἶναι
 $\lim_{r \rightarrow 0} \left[\ln \frac{r}{a} Y_0(\lambda r) \right] = -\ln(\lambda a)$, λαμβάνομεν ἐκ τῆς ἐξί-
 σώσεως (188').

$$0 = \frac{P}{2\pi\lambda^2 N} \left[-\ln(\lambda a) + Y_0(\lambda a) \right] + \frac{c_1}{\lambda} \left[J_0(\lambda a) - 1 \right]$$

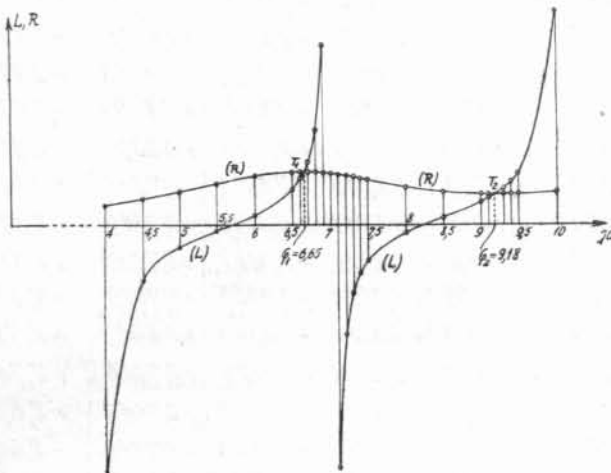
$$\text{ἤτοι } c_1 = - \frac{P}{2\pi\lambda N} \cdot \frac{\ln(\lambda a) - Y_0(\lambda a)}{1 - J_0(\lambda a)} \quad (195)$$

Ἡ τιμὴ τῆς σταθερᾶς c_1 δίδεται ἐξ ἄλλου ὑπὸ τῆς ἐξ. (191), προκινύσας δι' ἐφαρμογῆς τῆς συνοριακῆς συνθήκης $\theta=0$ διὰ $r=a$. Ἐξισοῦντες τὰ δεξιὰ μέλη τῶν ἐξ. (191) καὶ (195) λαμβάνομεν ἄρα τὴν συνθήκην ὑβώσεως τῆς στηριζομένης ὡς ἐν σχ. (48a) πλακός, ἤτοι

$$\frac{1 + \lambda a Y_1(\lambda a)}{\lambda a J_1(\lambda a)} = \frac{\ln(\lambda a) - Y_0(\lambda a)}{1 - J_0(\lambda a)} \quad (196)$$

Αἱ ρίζαι $\lambda a = \varphi_i$ ($i=1, 2, 3, \dots$) τῆς συνθήκης (196) παρέχουν τὴν κρίσιμον θλίψιν ὑβώσεως $n_k = \varphi_i^2 N/a^2$ (πρβλ. ἐξ. 167).

Τὰς ρίζας φ_i προσδιορίζομεν γραφικῶς. Παραστήσομεν χάριν συντομίας διὰ $L(\lambda a)$ τὸ ἀριστερὸν μέλος τῆς ἐξ. (196), διὰ $R(\lambda a)$ τὸ δεξιὸν μέλος αὐτῆς καὶ χαράξομεν διὰ διαφόρους τιμὰς λa τὰς καμπύλας L καὶ R . Αἱ τετμημέναι τῶν σημείων τομῆς τῶν καμπυλῶν τούτων δίδουν τὰς ρίζας $\lambda a = \varphi_i$. Εἰς σχ. 49 εἰκονίζονται αἱ καμπύλαι L καὶ R εἰς τὸ διάστημα $\lambda a = 4-10$, διὰ τὴν χάραξιν τῶν ὁποίων ἐχρησιμοποιήθησαν τὰ δεδομένα τῆς 6ης καὶ 12ης στήλης τοῦ πίνακος IV. Αἱ πρὸς κα-



Σχ. 49

ταρισμὸν τοῦ πίνακος ἀναγκαῖαι τιμαὶ J_0, J_1, Y_0, Y_1 ἐλήφθησαν ἐκ τῶν πινάκων Jahnke u. Emde.

Ἐν σχ. 49 προσδιορίζομεν τὰς τετμημένας τῶν σημείων τομῆς T_1, T_2, \dots τῶν καμπυλῶν L, R , ἤτοι τὰς $\varphi_1 = 6,65, \varphi_2 = 9,18, \dots$. Παρατηροῦμεν ὅτι $\min \varphi_i = 6,65$

$$\text{ἄρα } \min c_k = \left(\frac{6,65}{\pi} \right)^2 \cdot \sigma_c = 4,486 \cdot \sigma_c \quad (197)$$

καὶ διὰ χαλυβδίνην πλάκα, συμφώνως πρὸς ἐξ. (171)

$$\min c_k = 4,486 \cdot 1898 \left(\frac{h}{a} \right)^2 = 8514 \left(\frac{h}{a} \right)^2 \quad (198)$$

Συγκρίνοντας μὲ ἐξ. (170), (172), (179) συνάγομεν, ὅτι ἡ πεπακτωμένη κατὰ τὴν περιμετρον καὶ στηριζομένη εἰς τὸ κέντρον κυκλικὴ πλάξ ὑφίσταται ὑβώσιν συνεπείᾳ θλίψεως τριπλασίας περίπου ἢ ἡ κατὰ τὴν περιμετρον μόνον πεπακτωμένη πλάξ, καὶ ὑπερδεκαπλασίας ἢ ἡ ἀρθρωτῶς γύρωθεν στηριζομένη πλάξ.

ΜΕΡΟΣ Β΄.

§ 13. Τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως τῆς ἐν τῷ μέσῳ ἐπιπέδῳ καὶ καθέτως πρὸς αὐτὸ ἐντεινομένης πλακός. Ἡ ἐνεργειακὴ συνθήκη ὑβώσεως τῆς πλακός. (17)

Ἀναφέρομεν τὴν πλάκα εἰς ὀρθογώνιον σύστημα συντεταγμένων $Oxyz$ καὶ ὑποθέσομεν, ὅτι αὕτη ὑποβάλλεται εἰς φόρτισιν $p=f(x, y)$ καθέτως πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον, ἐπὶ πλεόν δὲ κατὰ τὸ περίγραμμα αὐτῆς εἰς ἐπίπεδον φόρτισιν s_x, s_y, t_{xy}, t_{yx} παραλλήλως πρὸς τὸ μέσον ἐπίπεδον (πρβλ. § 7, Σχ. 15), ὁμοιομόρφως κατανεμημένη καθ' ὅλον τὸ πάχος h τοῦ περιγράμματος. Ἡ καθέτως φόρτισις p , θεωρουμένη ὡς μόνη ἐνεργοῦσα ἐπὶ τῆς πλακός, δημιουργεῖ ἐντατικὴν κατάστασιν καθοριζομένην ὑπὸ τῶν καμπυτικῶν ροπῶν m_x, m_y , τῆς ροπῆς συστροφῆς m_{xy} καὶ τῶν τεμνουσῶν δυνάμεων q_x, q_y (πρβλ. § 4), ἐνῶ μόνη ἢ ἐπίπεδος φόρτισις s, t προκαλεῖ ἐντατικὴν κατάστασιν ἐπίπεδον, μὲ ὀρθὰς καὶ διατηρητικὰς δυνάμεις p_x, p_y, p_{xy} , θεωρουμένας καὶ ταύτας ὡς γνωστάς συναρτήσεις τῶν συντεταγμένων x, y (πρβλ. § 7). Κατὰ τὴν συνύπαρξιν τῶν φορτίσεων p καὶ s, t ἡ ἐντατικὴ κατάστασις τῆς πλακός θ' ἀποτελῇ ἐπαλληλίαν τῶν μερικῶν ἐντατικῶν καταστάσεων τῶν ὀφειλομένων εἰς ἕκαστον τῶν δυναμικῶν συστημάτων p καὶ s, t .

Ἐπιπροσέτιον περαιτέρω, ὅτι ἡ εἰς τὴν σύγχρονον φόρτισιν p καὶ s, t ἀντιστοιχοῦσα παραμόρφωσις τῆς πλακός συνετελέσθη καὶ ὅτι ἡ πλάξ τελεῖ ἐν ἡρεμίᾳ ἐν τῇ τελικῇ καταστάσει ἐντάσεως καὶ παραμορφώσεως αὐτῆς, ζητήσομεν δὲ νὰ ἐξακριβώσομεν κατὰ πόσον ἡ τελικὴ αὕτη κατάστασις ἰσορροπίας εἶναι εὐσταθῆς ἢ οὐ. Δώσομεν πρὸς τοῦτο εἰς τὴν πλάκα ἀπειροστὴν δυνατόν παραμόρφωσιν, πέραν τῆς ἤδη συντελεσθείσης, συμμιβαζομένην πρὸς τὰς συνθήκας στηρίξεως, καὶ ἐφαρμόσομεν ὑπὸ τὴν γενικὴν μορφήν (3) τὴν ἀρχὴν τῶν δυνατῶν ἔργων διὰ τὴν δυνατὴν ταύτην παραμόρφωσιν καὶ τὴν πραγματικὴν ἐντατικὴν κατάστασιν τῆς πλακός, συμφώνως πρὸς τὰ ἐκτεθέντα εἰς § 1. Ἐὰν παραστήσομεν χάριν συντομίας μὲ $\underline{A}_\xi \equiv \Sigma P \cdot \Delta \delta$ τὸ δυνατόν ἔργον τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων καὶ εἰσαγάγομεν ἀντὶ ΔA τὴν παράστασιν \underline{A}_π τοῦ δυνατοῦ ἔργου παραμορφώσεως, ἡ ἐξ. (3) γράφεται

$$\underline{A}_\pi - \underline{A}_\xi = \Delta^2 A \quad (199)$$

ἢ δὲ συνθήκη εὐσταθείας $\Delta^2 A > 0$ γίνεται

$$\underline{A}_\pi - \underline{A}_\xi > 0 \quad (200)$$

ἢ εἰς τὴν ὀριακὴν περίπτωσιν τῆς μεταπτώσεως ἀπὸ τῆς εὐσταθοῦς εἰς τὴν ἀσταθῆ κατάστασιν

$$\underline{A}_\pi - \underline{A}_\xi = 0 \quad (201)$$

(17) Βλ. B r y a n «London Mathematical Society Proceedings» 1891 καὶ 1894. Ἐπίσης T i m o s c h e n k o : «Sur la stabilité des systèmes élastiques», Annales des Ponts et Chaussées 1913 καὶ Zeitschrift f. Math. Phys.» Bd. 58, σελ. 337, 1910 καὶ «Über die Stabilität versteifer Platten» der Eisenbau 1921 καὶ Handbuch der Phys. und techn. Mechanik», Bd. IV 1931. Περαιτέρω βλ. N a d a i : «Elastische Platten», Berlin 1925, ἐπίσης Reissner : «Zeitschrift f. Angew. Mathematik und Mechanik», Bd. V 1925, ἐπίσης G e c k e l e r : «Handbuch der Physik» Bd. VI, 1128 ἐπίσης H a r t m a n n : «Knickung, Kippung, Beulung» Leipzig u. Wien, 1937.

(Συνεχίζεται)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

(Συνέχεια εκ του τεύχους 318)

Ἡ τυχούσα δυνατή παραμόρφωσις, χαρακτηριζομένη υπό τῶν δυνατῶν βελῶν κάμψεως w τῆς πλακῶς, εἶναι πραγματοποιήσιμος διὰ τόσῳ μικροτέρας ἐξωτερικῆς ἐπιπεργείας (λ. χ. ἐλαφρᾶς κρούσεως), ὅσῳ περισσότερον προσεγγίξει πρὸς τὴν μορφὴν, ἣν λαμβάνει ἡ ἐπιφάνεια κάμψεως κατὰ τὴν στιγμὴν τῆς μεταπτώσεώς της ἀπὸ τῆς εὐσταθοῦς εἰς τὴν ἀσταθῆ μορφὴν, δηλαδὴ ὅσῳ ἡ εἰς τὴν θεωρουμένην δυνατὴν παραμόρφωσιν w ἀντιστοιχοῦσα διαφορὰ $A_\pi - A_\xi$ εἶναι μικροτέρα, ἐγγύτερα πρὸς τὴν ὀριακὴν τιμὴν μηδέν τῆς ἐξ. (201). Κατὰ ταῦτα, ἡ συνθήκη ὑβώσεως τῆς πλακῶς διευτυποῦται πληρέστερον ὑπὸ τῆς σχέσεως

$$A_\pi - A_\xi \left\{ \begin{matrix} \min \\ 0 \end{matrix} \right. \quad (202)$$

ὅπου τὸ διπλοῦν σύμβολον τοῦ δεξιοῦ μέλους ἔχει τὴν ἔννοιαν, ὅτι ἡ δυνατὴ παραμόρφωσις w δύναται νὰ θεωρηθῆ ὡς ἐξ ὑβώσεως παραγομένη, ἐφ' ὅσον καθιστᾷ ἐλαχίστην τὴν διαφορὰν $A_\pi - A_\xi$, τείνουσαν ὀριακῶς πρὸς μηδενισμόν.

Ἀρκεσθῶμεν ἐφεξῆς εἰς τὴν ἐξέτασιν τῆς περιπτώσεως, καθ' ἣν ἡ πλάξ ὑποβάλλεται μόνον εἰς ἐπίπεδον φόρτισιν s, t , τῆς καθέτου ἐπὶ τὸ μέσον ἐπίπεδον φορτίσεως p μηδενιζομένης. Εἶναι ἡ περιπτώσις τῆς καθαρᾶς ὑβώσεως τῆς πλακῶς, καθ' ἣν ἡ τυχὸν κῦρτωσις τοῦ μέσου ἐπιπέδου αὐτῆς δύναται ν' ἀποδοθῆ μόνον εἰς ἐκφυγὴν τῆς πλακῶς ἀπὸ τῆς ἀσταθοῦς ἐπιπέδου μορφῆς της. Ἐκλέξωμεν ἐξ ἄλλου, καθ' ὃ ἔχομεν δικαίωμα, τὴν δυνατὴν παραμόρφωσιν w τοιαύτην, ὥστε κατὰ τὴν συντέλειαν τῆς τὰ σημεῖα ἐφαρμογῆς τῶν ἐξωτερικῶν δυνάμεων s, t , νὰ παραμένουν ἀκίνητα. Ὁ περιορισμὸς οὗτος ἀποτελεῖ μόνον ἀπλοποίησιν τοῦ ἀκολουθοῦντος ὑπολογισμοῦ, οὐδαμῶς θίγουσαν τὴν γενικότητα τῶν προελευσομένων συμπερασμάτων. Θὰ εἶναι τότε $A_\xi \equiv \Sigma P \cdot \Delta \delta = 0$, ἡ δὲ συνθήκη ὑβώσεως (202) γράφεται

$$A_\pi = \left\{ \begin{matrix} \min \\ 0 \end{matrix} \right. \quad (203)$$

Ὅπως εἰς τὴν ράβδον (βλ. § 2) οὕτω καὶ εἰς τὰς πλάκας τὸ δυνατὸν ἔργον παραμορφώσεως A_π ἀναλύεται εἰς δύο ὄρους. Ὁ πρῶτος, ὃν παριστώμεν A_μ , ὀφείλεται εἰς τὴν δυνατὴν μῆκυσιν τοῦ τυχόντος γραμμικοῦ στοιχείου ds τοῦ μέσου ἐπιπέδου, δηλαδὴ εἰς τὴν αὐξήσιν τοῦ μήκους αὐτοῦ ἀπὸ ds εἰς $ds + \Delta ds$ καὶ τὴν ἀλλαγὴν θέσεως αὐτοῦ ἐν τῷ χώρῳ καὶ καλεῖται *δυνατὸν ἔργον ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου τῆς πλακῶς*. Ὁ δευτέρος ὄρος, παριστώμενος A_κ , προέρχεται ἐκ τῆς δυνατῆς σχετικῆς στρωφῆς καὶ ὀλισθήσεως δύο γειτονικῶν παραλλήλων στοιχείων ἐπιφανείας $dx dz$ ἢ $dy dz$ τῆς πλακῶς, εἶναι προῖόν τῶν εἰς πᾶν σημεῖον τοῦ μέσου ἐπιπέδου ἀναπτυσσομένων δυνατῶν καμπτικῶν ροπῶν m_x, m_y , ροπῶν συστρωφῆς m_{xy} καὶ τερνοσῶν δυνάμεων q_x, q_y , καλεῖται δὲ *δυνατὸν ἔργον ἐκ κάμψεως τῆς πλακῶς*. Αἱ τειγαγμένα W τῆς δυνατῆς ἐπιφανείας κάμψεως θεωροῦνται πολὺ μικρᾶ, ἐπιτρέπεται ἄρα, ὡς καὶ πρότερον (§ 7), νὰ δεχθῶμεν τὰς παραμέτρους n_x, n_y, n_{xy} τῆς πραγματικῆς ἐπιπέδου ἐντατικῆς καταστάσεως ὡς ἀμεταβλήτους κατὰ τὴν ἐπιτέλειαν τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως. Λαμβάνομεν οὕτω τὴν συνθήκην ὑβώσεως τῆς πλακῶς ὑπὸ τὴν μορφήν

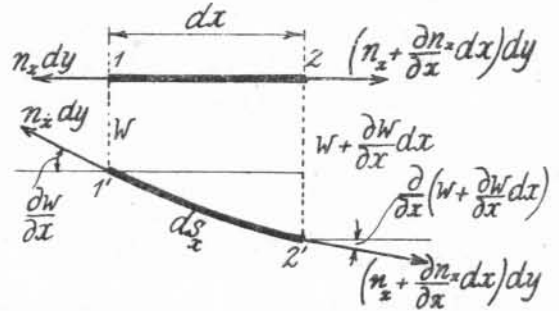
$$A_\mu + A_\kappa = \left\{ \begin{matrix} \min \\ 0 \end{matrix} \right. \quad (48) \quad (204)$$

(48) Παραλείπομεν ἐφεξῆς τὰς κάτωθεν τῶν A_μ, A_κ γραμμάς δηλωτικὰς τοῦ δυνατοῦ τῆς παραμορφώσεως. Ἐπίσης πρὸς ἀπλοῦστευον γράφομεν κατωτέρω w ἀντὶ $w, \Delta ds$ ἀντὶ Δds κλπ.

Ἐπὶ τοῦ κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Ἐπιμελητοῦ Ε.Μ.Π.

Ἐλθῶμεν ἤδη εἰς τὸν ὑπολογισμόν τῶν δυνατῶν ἔργων A_μ, A_κ .

Συνελεῖα τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως, τὸ στοιχείον $hdxdy$ τῆς πλακῶς, ἐπὶ τῶν ἐδρῶν hdy τοῦ ὁποίου ἐνεργοῦν αἱ ὀρθαὶ δυνάμεις $n_x dy \left(n_x + \frac{\partial n_x}{\partial x} dx \right) dy$, λαμβάνει τὴν θέσιν 1'2' (Σχ. 50), τῶν ἐπὶ τοῦ μέσου ἐπιπέδου ἄκρων αὐτοῦ 1, 2 μετακινουμένων κατακορύφως κατὰ w καὶ $w + \frac{\partial w}{\partial x} dx$ (48). Ἡ ὀρθὴ δύναμις $n_x dy$ κλίνει, μετὰ τὴν ἐπιτέλειαν τῆς δυνατῆς παραμορφώσεως, ὑπὸ γωνίαν $\frac{\partial w}{\partial x}$, ἢ $\left(n_x + \frac{\partial n_x}{\partial x} dx \right) dy$ ὑπὸ γωνίαν $\frac{\partial}{\partial x} \left(w + \frac{\partial w}{\partial x} dx \right)$, τὸ δὲ μήκος dx τοῦ στοιχείου ἐπιμήκνυται εἰς ds_x .



Σχ. 50

Ἐκ Σχ. 50 προκύπτει:

$$ds_x^2 = dx^2 + \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx^2 = dx^2 \left[1 + \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 \right]$$

ἄρα συμφώνως πρὸς ἐξ. (6) τῆς § 2

$$ds_x = dx \sqrt{1 + \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2} \approx dx \left[1 + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 \right]$$

καὶ

$$ds_x - dx = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx. \quad (205)$$

Παραλείπομεν τῶν μεταβολῶν τῆς $n_x dy$ καὶ τῆς κλίσεώς της κατὰ τὴν μετάβ. ἀπὸ τῆς ἑδρας x εἰς τὴν $x + dx$ - τῶν μεταβολῶν τούτων παρεχουσῶν ἀπειροστῆν ἀνωτέρας τάξεως συμβολὴν εἰς τὸ δυνατὸν ἔργον τῶν ὀρθῶν δυνάμεων $n_x dy$ - ἀπομένει ὡς στοιχειῶδες δυνατὸν ἔργον τῶν ὀρθῶν τούτων δυνάμεων τὸ γινόμενον

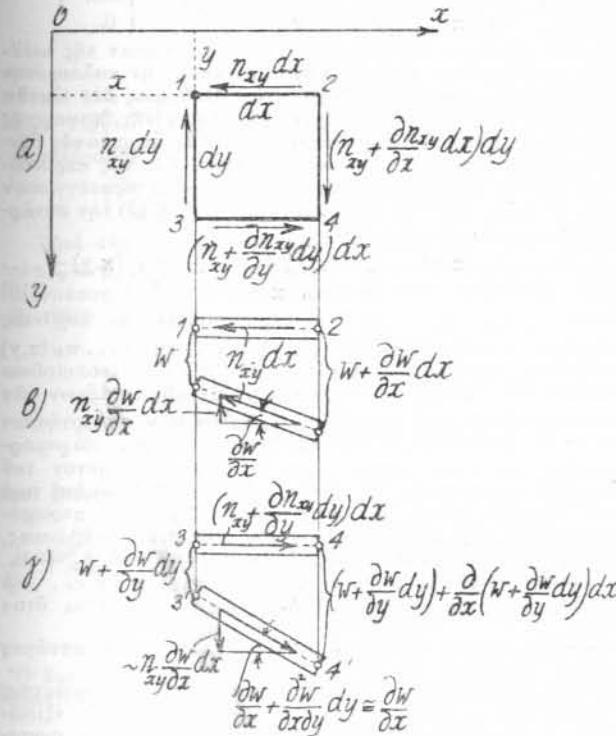
$$n_x dy (ds_x - dx) = n_x \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy \quad (206)$$

καὶ ἐντελῶς ἀναλόγως, τὸ στοιχειῶδες δυνατὸν ἔργον τῶν ὀρθῶν δυνάμεων $n_y dx$, ἐνεργουσῶν ἐπὶ τῶν ἐδρῶν $y, y + dy$, εὐρίσκεται ἴσον πρὸς

$$n_y dx (ds_y - dy) = n_y \frac{1}{2} \left(\frac{\partial w}{\partial y} \right)^2 dx dy. \quad (207)$$

Πλὴν τῶν ὀρθῶν δυνάμεων $n_x dy, n_y dx$ ἐπιτελοῦν στοιχειῶδες δυνατὸν ἔργον μῆκυσσεως καὶ αἱ τέμνουσαι δυνάμεις $n_{xy} dx, n_{xy} dy$. Ὑπολογίζομεν λ. χ. τὸ στοιχειῶδες ἔργον τῶν ἐπὶ τῶν ἐδρῶν $y, y + dy$ ἐνεργουσῶν τέμνουσῶν δυνάμεων. Ἡ ἐπὶ τῆς ἑδρας $y, y + dy$ (Σχ. 51α) ἐνεργοῦσα τέμνουσα δύναμις $n_{xy} dx$ κλίνει, μετὰ τὴν ἐπι-

τέλεση της δυνατής παραμορφώσεως, υπό γωνίαν $\frac{\partial w}{\partial x}$, ή δέ κατακόρυφος συνιστώσα αυτής—θετική όταν κατευθύνεται προς τα άνω—έχει την τιμήν $n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx$ (Σχ. 51 β). 'Επί της έδρας $y + dy$, ή 3—4, ενεργεί ή τέμνουσα δύναμις $(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} dy) dx$, ήτις μετά την δυνατήν παραμόρφω-



Σχ. 51

αν κλίνει υπό γωνίαν $\frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dy$, ίσην περίπου προς $\frac{\partial w}{\partial x}$ εάν παραλειφθή ή άνωτέρας τάξεως μικρά μεταβολή $\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dy$. 'Η κατακόρυφος συνιστώσα της τεμνουσής δυνάμεως $(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} dy) dx$ —θετική όταν κατευθύνεται προς ά κάτω—γίνεται κατά ταύτα (Σχ. 51 γ):

$$(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial y} dy) dx \cdot \frac{\partial w}{\partial x} \approx n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx$$

εάν και πάλιν παραμεληθή το άνωτέρας τάξεως άπειροστόν μέγεθος $\frac{\partial n_{xy}}{\partial y} \frac{\partial w}{\partial x} dx dy$. Κατά την δυνατήν παραμόρφωσιν παράγουν έργον μόνον αί κατακόρυφοι αὐται συνιστώσαι $n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx$, επειδή δέ αὐται κατευθύνονται αντίθετως, τά δέ σημεία εφαρμογής των ύφίστανται σχετικήν προς άλληλα μετακίνησιν ίσην προς $\frac{\partial w}{\partial y} dy$ (49), τό δυ-

(49) Σιωπηρώς παραμελείται και πάλιν ή άπειροστή άνωτέρας τάξεως μεταβολή $\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} dx dy$ έναντι της $\frac{\partial w}{\partial y} dy$.

νατόν έργον τών κατακόρυφων συνιστωσών $n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx$ γίνεται ίσον προς $+\frac{1}{2} n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx \cdot \frac{\partial w}{\partial y} dy$. 'Ο πολλαπλασιαστής $1/2$ είναι ένταύθα απαραίτητος, καθ' όσον αί παράγουσαι τό δυνατόν έργον κατακόρυφοι συνιστώσαι δέν είναι σταθεραί καθ' όλην την διάρκειαν του φαινομένου της δυνατής παραμορφώσεως, άλλ' αυξάνουν από 0 μέχρι της τελικής των τιμής $n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} dx$, όμοῦ μετά των παραμορφώσεων.

Με έντελῶς ανάλογον συλλογισμόν δυνάμεθα νά υπολογίσωμεν τό δυνατόν έργον τών τεμνουσών δυνάμεων $n_{xy} dy$, $(n_{xy} + \frac{\partial n_{xy}}{\partial x} dx) dy$, ενεργουσών επί των έδρων x , $x + dx$, ή 1—3, 2—4 του στοιχείου (Σχ. 51α). Εύρισκομεν όμοίως ώς διά τās έδρας y , $y + dy$ τό δυνατόν έργον $+\frac{1}{2} n_{xy} \frac{\partial w}{\partial y} dy \cdot \frac{\partial w}{\partial x} dx$, επομένως τό όλικόν δυνατόν έργον τών τεμνουσών δυνάμεων του στοιχείου ίσον προς

$$n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial y} dx dy. \quad (208)$$

Τό όλικόν δυνατόν έργον του στοιχείου εκ παραμορφώσεως του μέσου επιπέδου αυτού γίνεται άρα συμφώνως προς έξ. (206), (207) και (208)

$$dA_m = \frac{1}{2} n_x \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy + \frac{1}{2} n_y \left(\frac{\partial w}{\partial y} \right)^2 dx dy + n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial y} dx dy \quad (209)$$

τό δέ όλικόν δυνατόν έργον της πλακός εκ παραμορφώσεως του μέσου επιπέδου αυτής

$$A_m = \iint \left[\frac{1}{2} n_x \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 + \frac{1}{2} n_y \left(\frac{\partial w}{\partial y} \right)^2 + n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial y} \right] dx dy. \quad (210)$$

'Ως προς τό δυνατόν έργον εκ κάμψεως A_k , παρατηρούμεν ότι αί παράγουσαι τό έργον τούτο δυναται καμπτική ροπαί, ροπαί συστροφής και τέμνουσαι δυνάμεις m_x , m_y , m_{xy} , q_x , q_y είναι ίσαι προς μηδέν κατά την έναρξιν της δυνατής παραμορφώσεως, αυξάνουν δέ βαθμιαίως μέχρι της τελικής των τιμής σίη τη έξελίξει του φαινομένου της δυνατής παραμορφώσεως. Προς υπολογισμόν άρα του δυνατού έργου κάμψεως εφαρμόζεται ώς έχει ό τύπος υπολογισμού του πραγματικού έργου παραμορφώσεως, διατηρουμένου του πολλαπλασιαστού 1/2. 'Εάν σ , τ παριστούν τās τελικās έντατικές παραμέτρους της δυνατής παραμορφώσεως εις τι σημείον x, y, z της πλακός, τό ανά μονάδα όγκου εις την θέσιν x, y, z άνηγμένον έργον κάμψεως—ήτοι τό καλούμενον ειδικόν έργον παραμορφώσεως a —έκφράζεται συναρτήσει των άνωτέρω έντατικών παραμέτρων υπό της γνωστής σχέσεως (50).

$$a = \frac{1}{2E} \left(\sigma_x^2 + \sigma_y^2 + \sigma_z^2 \right) - \frac{\mu}{E} \left(\sigma_x \sigma_y + \sigma_y \sigma_z + \sigma_z \sigma_x \right) + \frac{1}{2G} \left(\tau_{xy}^2 + \tau_{yz}^2 + \tau_{zx}^2 \right). \quad (211)$$

Παραλειπομένης της μικράς έπιρροής των διαμηθικών παραμέτρων τ_{yz} , τ_{zx} και τιθεμένου συμφώνως προς τās παραδοχάς της § 4: $\sigma_z = 0$, ή άνω σχέσις γράφεται:

$$a = \frac{1}{2E} \left(\sigma_x^2 + \sigma_y^2 \right) - \frac{\mu}{E} \sigma_x \sigma_y + \frac{1+\mu}{E} \tau_{xy}^2 = \frac{1}{2E} \left[\sigma_x^2 + \sigma_y^2 - 2\mu \sigma_x \sigma_y + 2(1+\mu) \tau_{xy}^2 \right] \quad (211')$$

(50) Βλ. Ν. Κι τ σ ί κ η: Στατική Ι, § 90, σελ. 195.

δπου συνάμα τὸ μέτρον ὀλισθήσεως G ἀντικατεστάθη, συμφώνως πρὸς ἐξ. (35), ὑπὸ τοῦ ἴσου του $E/2(1+\mu)$. Ἐκ τῆς ἐξ. (211) εὐρίσκομεν τὸ δυνατόν ἔργον ἐκ κάμψεως τοῦ στοιχείου dx, dy, h , ἥτοι

$$dA_k = dx dy \int_{-h/2}^{+h/2} \underline{a} dz = \frac{dx dy}{2E} \int_{-h/2}^{+h/2} \left[\underline{\sigma}_x^2 + \underline{\sigma}_y^2 - 2\mu \underline{\sigma}_x \underline{\sigma}_y + 2(1+\mu) \underline{\tau}_{xy}^2 \right] dz. \quad (212)$$

Ἄλλ' εἶναι συμφώνως πρὸς ἐξ. (43')

$$\underline{\sigma}_x = \frac{m_x \cdot z}{h^3/12}, \quad \underline{\sigma}_y = \frac{m_y \cdot z}{h^3/12}, \quad \underline{\tau}_{xy} = \frac{m_{xy} \cdot z}{h^3/12} \quad (213)$$

ἄρα

$$\int_{-h/2}^{+h/2} \underline{\sigma}_x^2 dz = \left(\frac{m_x}{h^3/12} \right)^2 \int_{-h/2}^{+h/2} z^2 dz = \frac{12m_x^2}{h^3},$$

$$\int_{-h/2}^{+h/2} \underline{\sigma}_y^2 dz = \frac{12m_y^2}{h^3}$$

καὶ

$$2\mu \int_{-h/2}^{+h/2} \underline{\sigma}_x \cdot \underline{\sigma}_y \cdot dz = \frac{12}{h^3} \cdot 2\mu \underline{m}_x \cdot \underline{m}_y,$$

$$2(1+\mu) \int_{-h/2}^{+h/2} \underline{\tau}_{xy}^2 dz = \frac{12}{h^3} \cdot 2(1+\mu) \underline{m}_{xy}^2.$$

Ἡ ἐξ. (212) λαμβάνει οὕτω τὴν μορφήν

$$dA_k = \frac{6}{Eh^3} \left[\underline{m}_x^2 + \underline{m}_y^2 - 2\mu \underline{m}_x \underline{m}_y + 2(1+\mu) \underline{m}_{xy}^2 \right] dx dy. \quad (214)$$

Εἰσάγομεν ἤδη εἰς ἐξ. (214) τὰς τιμὰς $\underline{m}_x, \underline{m}_y, \underline{m}_{xy}$ ἐκ τῶν ἐξ. (43). Κατόπιν ἀπλοῦ ὑπολογισμοῦ εὐρίσκομεν

$$dA_k = \frac{6}{Eh^3} N^2 (1-\mu^2) \left\{ \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right)^2 + \left(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)^2 + 2\mu \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + 2(1-\mu) \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right\} dx dy$$

ἢ, ἐὰν θέσωμεν $N(1-\mu^2) = Eh^3/12$ (βλ. ἐξ. 42) καὶ χρησιμοποιήσωμεν τὸν διαφορικὸν ἐκτελεστήν $\Delta = \frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2}$ (βλ. ἐξ. 45 καὶ 49),

$$dA_k = \frac{N}{2} \left\{ (\Delta w)^2 - 2(1-\mu) \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] \right\} dx dy \quad (215)$$

καὶ ἐντεῦθεν τὸ ὅλικόν ἔργον ἐκ κάμψεως τῆς πλακὸς

$$A_k = \frac{N}{2} \iint \left\{ (\Delta w)^2 - 2(1-\mu) \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] \right\} dx dy \quad (216)$$

Εἰσάγοντες τὰς ἐκφράσεις A_μ, A_k ἐκ τῶν ἐξ. (210),

(216) εἰς τὴν ἐξ. (204), λαμβάνομεν τὴν συνθήκην ὑβώσεως τῆς ἐν τῷ μέσῳ ἐπιπέδῳ ἐντεινομένης πλακὸς ὑπὸ τὴν μορφήν

$$\iint \left[\frac{1}{2} n_x \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 + \frac{1}{2} n_y \left(\frac{\partial w}{\partial y} \right)^2 + n_{xy} \frac{\partial w}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial y} \right] dx dy + \frac{N}{2} \iint \left\{ (\Delta w)^2 - 2(1-\mu) \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] \right\} dx dy = \left\{ \begin{array}{l} \text{min} \\ 0 \end{array} \right\} \quad (217)$$

Ἡ συνθήκη (217) ἀποτελεῖ τὴν ἀφαιτηρίαν τῆς μελέτης προβλημάτων ὑβώσεως πλακῶν κατὰ τὴν καλουμένην *ἐνεργειακὴν μέθοδον*, ἐφαρμόζεται δὲ ὡςάκις δὲν εἴμεθα εἰς θέσιν νὰ προσδιορίσωμεν τὴν λύσιν τῆς διαφορικῆς ἐξίσωσως (82), τὴν ἀρμόζουσαν εἰς τὰς συνοριακὰς συνθήκας τῆς ἐξεταζομένης περιπτώσεως. Εἰς τὰς περιπτώσεις ταύτας χρησιμοποιοῦμεν τὴν μέθοδον προσεγγίσεων τοῦ W. Ritz, καθ' ἣν εἰσάγομεν εἰς τὴν ἐξ. (217) τὴν συνάρτησιν w ὑπὸ τὴν μορφήν

$$w = c_1 w_1(x, y) + c_2 w_2(x, y) + \dots + c_r w_r(x, y) + \dots + c_n w_n(x, y) \quad (218)$$

ἐνθα $c_1, c_2, \dots, c_r, \dots, c_n$ ἀγνωστοὶ συντελεσταὶ τυχόντος πλήθους n καὶ $w_1(x, y), w_2(x, y), \dots, w_r(x, y), \dots, w_n(x, y)$ ἰσοαριθμοὶ τυχούσαι συναρτήσεις τῶν x, y ἱκανοποιούσαι πάντως τὰς συνοριακὰς συνθήκας. Μεταβαλλομένων τῶν συντελεστῶν c_r ὑπὸ ὀρισμένην ἐκλογὴν τῶν συναρτήσεων $w_r(x, y)$, μεταβάλλεται καὶ τὸ δυνατόν ἔργον παραμορφώσεως $A_\mu + A_k$, προσεγγίζον ἢ ἀπομακρυνόμενον τοῦ ὀριακοῦ μηδενισμοῦ. Ἡ ὑπὸ τῆς ἐξ. (218) διδομένη τιμὴ τοῦ δυνατοῦ βέλους κάμψεως προσεγγίζει τόσῳ περισσότερον πρὸς τὴν πραγματικὴν τιμὴν τοῦ βέλους ὑβώσεως, ὅσῳ μικρότερον καθίσταται τὸ δυνατόν ἔργον $A_\mu + A_k$ συνεπειᾷ καταλλήλου ἐκλογῆς τῶν συντελεστῶν c_r . Διὰ μεταβλητὰ c_r τὸ ἐλάχιστον ($A_\mu + A_k$) παράγεται ὅταν

$$\frac{\partial}{\partial c_r} (A_\mu + A_k) = 0 \quad (r = 1, 2, 3, \dots, n).$$

Ἀποκτῶμεν οὕτω n τὸν ἀριθμὸν, ἥτοι ἰσοαριθμοὺς πρὸς τοὺς ἀγνώστους συντελεστὰς c_r γραμμικὰς ὡς πρὸς c_r ὁμογενεῖς ἐξίσωσεις, ἐξ ὧν δὲν δυνάμεθα νὰ ὑπολογίσωμεν τοὺς συντελεστὰς (ἀφοῦ ὡς ἐκ τῆς ὁμογενείας τῶν ἐξισώσεων ἢ μία τοῦλάχιστον ἐξ αὐτῶν εἶναι ἀπόρροια τῶν λοιπῶν), ἀσφαλῶς ὁμως τὰς μεταξὺ αὐτῶν σχέσεις. Τὸ κατὰ προσέγγισιν βέλος ὑβώσεως προκύπτει τότε, δυνάμει τῆς ἐξ. (218), ἐκπεφρασμένον συναρτήσιν τῶν $w_r(x, y)$ καὶ ἐνὸς μόνον (ἀντὶ n) ἀγνώστου συντελεστοῦ, ἐνῶ τὸ κρίσιμον φορτίον ὑβώσεως θὰ προκύψῃ κατ' ἀρχὴν ἐκ τῆς συνθήκης μηδενισμοῦ τῆς ὀριζούσης τῶν συντελεστῶν τῶν ἐξισώσεων

$$\frac{\partial}{\partial c_r} (A_\mu + A_k) = 0. \quad \text{Ὁ ἀριθμὸς } n \text{ τῶν ὄρων τῆς ἐξ.}$$

(218) ἐξαρτᾶται ἐκ τοῦ βαθμοῦ τῆς ἐπιδιωκομένης ἀκριβείας προσεγγίσεως: αὐξανομένου τοῦ ἀριθμοῦ n αὐξάνει προφανῶς καὶ ἡ ἀκρίβεια προσεγγίσεως τῆς ἐκλεγεῖσης λύσεως.

Εἰς τινὰς ἀπλὰς περιπτώσεις εἶναι δυνατόν, λόγῳ τῶν εἰδικῶν συνθηκῶν τοῦ προβλήματος, νὰ ἀρκεσθῶμεν εἰς τὴν ἐκλογὴν $n=1$, ἥτοι νὰ εἰσαγάγωμεν

$$w = c_1 w_1(x, y) \quad (218')$$

ὁπότε θὰ ἐφαρμόσωμεν πλέον τὴν συνθήκην (217) ὑπὸ τὴν μορφήν

$$A_\mu + A_k = 0$$

αὕτη δὲ θὰ παράσχη συνάμα τὴν συνθήκην, ἐξ ἧς θὰ ὑπολογισθῇ τὸ κατὰ μεγάλην ἢ μικρὰν προσέγγισιν ἀκριβὲς κρίσιμον φορτίον ὑβώσεως.

§ 14. Ἐφαρμογὴ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου εἰς τινὰς ἀπλὰς περιπτώσεις τοῦ προβλήματος ὑβώσεως πλακῶν.

α) Ἡ πλάξ στηρίζεται ἀρθρωτῶς γύρωθεν καὶ ὑποβάλλεται εἰς ὁμοιόμορφον θλίψιν $n_x = -n$: Τὴν περίπτωσιν ταύτην ἐξητάσαμεν ἤδη κατ' ἄλλον τρόπον εἰς τὴν § 8. Εἰσάγομεν, ὡς

και εκεί επράξαμεν, την συνάρτησιν w υπό την μορφήν

$$w = c \cdot \eta \mu \frac{i\pi}{a} x \cdot \eta \mu \frac{\kappa\pi}{b} y \quad (i, \kappa = 1, 2, 3, \dots) \quad (85)$$

ήτις ως είδομεν ικανοποιεί τὰς συνοριακάς συνθήκας $w = 0, \Delta w = 0$.

Ἐκ ταύτης εὐρίσκομεν

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -w \cdot \frac{i^2 \pi^2}{a^2}, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = -w \frac{\kappa^2 \pi^2}{b^2},$$

$$(\Delta w)^2 = w^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2$$

και

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 = i^2 \kappa^2 \frac{c^2 \pi^4}{a^2 b^2} \left(\eta \mu^2 \frac{i\pi}{a} x - \text{συν}^2 \frac{\kappa\pi}{b} y \right)$$

περαιτέρω δὲ

$$\left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 = c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} \text{συν}^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot \eta \mu^2 \frac{\kappa\pi}{b} y.$$

Διὰ τὴν προκειμένην ἐλίπεδον φόρτισιν εἶναι $n_y = n_{xy} = 0, n_x = -n$ ὅποτε τὸ ἔργον ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου τῆς πλακὸς γίνεται συμφώνως πρὸς ἐξ. (210)

$$\begin{aligned} A\mu &= \int \int \frac{1}{2} n_x \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy = \\ &= -\frac{n}{2} \cdot \frac{c^2 i^2 \pi^2}{a^2} \int_0^a \text{συν}^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot dx \int_0^b \eta \mu^2 \frac{\kappa\pi}{b} y \cdot dy \end{aligned}$$

και ἐπειδὴ

$$\int_0^a \text{συν}^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot dx = \frac{a}{2}, \quad \int_0^b \eta \mu^2 \frac{\kappa\pi}{b} y \cdot dy = \frac{b}{2} \quad (i, \kappa = 1, 2, 3, \dots) \quad (219)$$

$$A\mu = -\frac{n}{8} c^2 i^2 \pi^2 \frac{b}{a}. \quad (220)$$

Ὁ 2ος ὅρος τῆς παριστώσεως τὸ ἔργον κάμψεως ἐκφράσεως (216) γράφεται

$$\begin{aligned} 2(1-\mu) \frac{N}{2} \int \int \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] dx dy = \\ = (1-\mu) N i^2 \kappa^2 \frac{c^2 \pi^4}{a^2 b^2} \int \int \left(\eta \mu^2 \frac{i\pi}{a} x - \text{συν}^2 \frac{\kappa\pi}{b} y \right) dx dy \\ = (1-\mu) N i^2 \kappa^2 \frac{c^2 \pi^4}{a^2 b^2} \left(\frac{ab}{2} - \frac{ab}{2} \right) = 0 \end{aligned}$$

ὅποτε ὡς ἔργον ἐκ κάμψεως ἀπομένει

$$\begin{aligned} A\kappa &= \frac{N}{2} \int \int (\Delta w)^2 dx dy = \frac{N\pi^4}{2} \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2 \cdot \\ &\cdot c^2 \int_0^a \eta \mu^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot dx \cdot \int_0^b \eta \mu^2 \frac{\kappa\pi}{b} y \cdot dy \end{aligned}$$

ἢ τῆ βοηθεία τῶν ἐξ. (219)

$$A\kappa = +\frac{N}{8} c^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2 \cdot ab. \quad (221)$$

Ἡ συνθήκη ὑβώσεως (204) ἢ (217) γράφεται ἄρα

$$-\frac{n}{8} c^2 i^2 \pi^2 \frac{b}{a} + \frac{N}{8} c^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2 ab = 0$$

ἐντεῦθεν δὲ ὑπολογίζομεν τὴν κρίσιμον θλίψιν ὑβώσεως

$$n_\kappa = N\pi^2 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right)^2 \cdot \frac{a^2}{i^2}$$

ἢ, ἂν θέσωμεν $a/b = \rho$

$$n_\kappa = \frac{N\pi^2}{b^2} \left(\frac{i}{\rho} + \frac{\kappa \rho}{i} \right)^2. \quad (87)$$

Εὐρίσκομεν τὴν αὐτὴν ἐξ. (87), ἣν εἰς § 8 ἐξηγάγομεν δι' ἐφαρμογῆς τῆς διαφορικῆς ἐξισώσεως (82). Ὁ περαιτέρω ὑπολογισμὸς τῆς κρίσιμου τάσεως σ_κ καὶ $\text{m}\pi\sigma_\kappa$ παραμένει πανομοιότυπος πρὸς τὸν ἐκτεθέντα εἰς § 8.

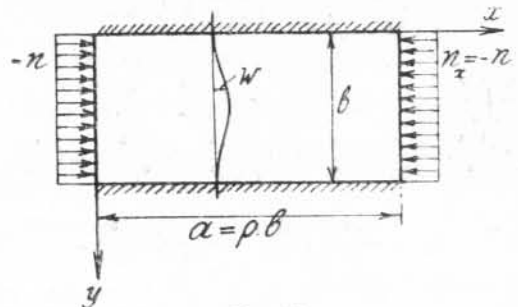
β) Αἱ θλιβόμεναι ἔδραι $x=0, x=a$ στηρίζονται ἀρθρωτῶς, αἱ λοιπαὶ ἔδραι $y=0, y=b$ εἶναι πεπακτωμέναι: Τὴν περίπτωσιν ταύτην ἐπραγματεύθημεν ὡσαύτως, ἐκκηθήσαντες ἐκ τῆς διαφορικῆς ἐξ. (82), εἰς § 9α (πρβλ. Σχ. 24). Εἰσάγομεν, ἐν ὁμοφωνίᾳ πρὸς ἐξ. (98), § 9, τὸ βέλος ὑβώσεως ὑπὸ τὴν μορφήν

$$w = Y \cdot \eta \mu \frac{i\pi}{a} x \quad (i=1, 2, 3, \dots) \quad (98)$$

ἐνθα $Y = f(y)$ παριστᾷ τὸν νόμον μεταβολῆς τῶν βελῶν ὑβώσεως κατὰ τὴν ἐγκαρσίαν ἐννοίαν τοῦ ἄξονος y (Σχ. 52). Εἶναι εὐλόγον νὰ δεχθῶμεν κατὰ προσέγγισιν

$$Y = c \left(1 - \text{συν} \frac{2\pi}{b} y \right) = 2c\eta \mu^2 \frac{\pi}{b} y \quad (222)$$

ἐν ἀντιστοιχίᾳ πρὸς ἐξ. (26), § 2, παριστώσαν τὴν δυνάτην γραμμὴν λυγισμοῦ ἀμφιπάκτου ράβδου. Εἶναι πρᾶ-



Σχ. 52

γματι διὰ $y = 0, y = b: Y = 0$ καὶ $\frac{dY}{dy} = \frac{2\pi}{b} c \cdot \eta \mu \frac{2\pi}{b} y = 0$

καὶ διὰ $y = \frac{b}{2}: \frac{dY}{dy} = 0$. Κατὰ ταῦτα τὸ δυνατόν βέλος ὑβώσεως γράφεται ὑπὸ τὴν μορφήν

$$w = c \left(1 - \text{συν} \frac{2\pi}{b} y \right) \eta \mu \frac{i\pi}{a} x \quad (i = 1, 2, 3, \dots) \quad (223)$$

ἰκανοποιούσαν ὡς είδομεν τὰς συνοριακάς συνθήκας τῶν πεπακτωμένων ἐδρῶν $y = 0, y = b$ ὡς καὶ τὰς $w = 0, \Delta w = 0$, τῶν ἀρθρωτῶν ἐδρῶν $x = 0, x = a$ (πρβλ. § 9).

Ἐάν χάριν συντομίας θέσωμεν

$$\frac{i\pi}{a} x = u, \quad \frac{2\pi}{b} y = v \quad \text{ἤτοι} \quad \eta \mu \frac{i\pi}{a} x = \eta \mu u,$$

$$\text{συν} \frac{2\pi}{b} y = \text{συν} v \quad (224)$$

λαμβάνομεν ἐκ τῆς ἐξ. (223)

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -c \frac{i^2 \pi^2}{a^2} (1 - \text{συν} v) \eta \mu u, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = c \frac{4\pi^2}{b^2} \text{συν} v \cdot \eta \mu u,$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = c \cdot \frac{2i\pi^2}{ab} \eta \mu u \cdot \text{συν} v, \quad (\Delta w)^2 = c^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{4}{b^2} \right)^2 \text{συν}^2 v \cdot \eta \mu^2 u,$$

$$\eta \mu^2 u + c^2 \frac{i^4 \pi^4}{a^4} \eta \mu^2 u - 2c^2 \frac{i^2 \pi^4}{a^2} \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{4}{b^2} \right) \text{συν} v \cdot \eta \mu^2 u,$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 = -4c^2 \frac{i^2 \pi^4}{a^2 b^2} \cdot$$

$$\cdot (\text{συν} v \cdot \eta \mu^2 u - \text{συν}^2 v \cdot \eta \mu^2 u + \eta \mu^2 u \cdot \text{συν}^2 v)$$

και

$$\left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 = c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} (\text{συν}^2 v + \text{συν}^2 v \cdot \text{συν}^2 v - 2\text{συν} v \cdot \text{συν}^2 v).$$

Ἐπειδὴ συμφώνως πρὸς ἐξ. (219) εἶναι

$$\left. \begin{aligned} \int \int \text{συν}^2 v \cdot dx dy &= \int_0^a \text{συν}^2 v \cdot dx \int_0^b dy = \frac{ab}{2}, \\ \int \int \text{συν}^2 v \cdot \text{συν}^2 v \cdot dx dy &= \int_0^a \text{συν}^2 v \cdot dx \int_0^b \text{συν}^2 v \cdot dy = \frac{ab}{4} \end{aligned} \right\} \quad (225)$$

ένφ

$$\iint \text{συν}u.\text{συν}^2u.d\mathbf{x}dy = \int_0^a \text{συν}^2u dx \int_0^b \text{συν}u dy = 0$$

άφου

$$\int_0^b \text{συν}u.dy = \frac{b}{2\pi} \left[\eta\mu \frac{2\pi y}{b} y \right]_0^b = 0, \quad (225')$$

τό έργον έκ παραμορφώσεως του μέσου επιπέδου ύπολο- γίζεται ίσον προς

$$A_\mu = -\frac{n}{2} \iint \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy = -\frac{3n}{8} c^2 i^2 \pi^2 \frac{b}{a}. \quad (226)$$

Έξ άλλου, λόγω των έξ. (225), (225') ό όρος

$$\iint \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] dx dy$$

του έργου έκ κάμψεως μηδενίζεται, άπομένει δε

$$A_\kappa = \frac{N}{2} \iint (\Delta w)^2 dx dy = \frac{N}{2} \left[c^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{4}{b^2} \right)^2 \frac{ab}{4} + c^2 \frac{i^4 \pi^4}{a^4} \cdot \frac{ab}{2} \right] = \frac{N}{8} c^2 \pi^4 \left[\left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{4}{b^2} \right)^2 ab + \frac{2i^4 b}{a^3} \right]$$

ή

$$A_\kappa = \frac{Nc^2 \pi^4}{8} \left(\frac{3i^4 b}{a^3} + \frac{16a}{b^3} + \frac{8i^2}{ab} \right). \quad (227)$$

Η συνθήκη ύβώσεως $A_\mu + A_\kappa = 0$ παρέχει ούτω την κρίσιμον θλιψιν ύβώσεως

$$n_\kappa = \frac{Nn^2}{3b^2} \left[\frac{16}{i^2} \left(\frac{a}{b} \right)^2 + 3i^2 \left(\frac{b}{a} \right)^2 + 8 \right]$$

ή, αν θέσωμεν $a/b = \rho$

$$n_\kappa = \frac{Nn^2}{3b^2} \left[16 \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + 3 \left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + 8 \right]. \quad (228)$$

Η κρίσιμος τάσις ύβώσεως ύπολογίζεται έκ της έξ. (228), τη βοηθεία και της έξ. (90), § 8

$$\sigma_\kappa = \frac{n_\kappa}{h} = \sigma_e \cdot \varphi_i. \quad (229)$$

όπου

$$\varphi_i = \frac{16}{3} \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + \left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + \frac{8}{3}. \quad (230)$$

Έλαχιστη τιμή του συντελεστού φ_i , άρα $\min \sigma_\kappa$ πα- ράγεται δι' εκείνην την τιμήν i , δι' ην

$$\frac{\partial \varphi_i}{\partial i} = -\frac{32}{3} \frac{\rho^2}{i^3} + \frac{2i}{\rho^2} = 0, \quad \text{ήτοι}$$

$$i = \frac{2}{\sqrt[4]{3}} = \rho, \quad \text{ή } \rho/i = \frac{1}{2} \sqrt[4]{3} = 0,658. \text{ Θα είναι έπο- μένως}$$

$$\min \varphi_i = \frac{8}{3} (1 + \sqrt[4]{3}) = 7,2856$$

και

$$\min \sigma_\kappa = 7,2856 \cdot \sigma_e \quad (231)$$

Η άυστηρά άναλυτική λύσις της § 9 έδωκε, συμφώνως προς έξ. (116), την τιμήν $\min \sigma_\kappa = 7\sigma_e$, κατά 4,1% μικροτέραν της υπό της έξ. (231) παρεχομένης. Έτι μεγα- λειτέρα έμφανίζεται η προσέγγις μεταξύ της άναλυτικής και της ενεργειακής μεθόδου, άναφορικώς προς τον λό- γον ρ , δι' όν παράγεται $\min \sigma_\kappa$: η άυστηρά λύσις παρέχει τον λόγον $\rho = 0,66 i$, η δε λύσις διά της ενεργειακής μεθόδου τον λόγον $\rho = 0,658 i$, πρακτικώς ίσον προς τον προηγού- μενον.

Διά τυχόντα λόγον $\rho \neq 0,658 i$, η αντίστοιχος τιμή φ_i άρα και σ_κ δύναται ν' άναζητηθῆ κατά τρόπον έντελώς άνάλογον προς τον έκτεθέντα εις § 8, έπ' εύκαιρία της

άναζητήσεως του έλαχίστου της παραστάσεως $\left(\frac{i}{\rho} + \frac{\rho}{i} \right)$

όταν i λαμβάνη διαδοχικώς τας τιμάς 1,2,3... ένφ ρ μεταβάλλεται συνεχώς από του μηδενός και άνω (πρβλ. Σχ. 21). Θα έχαρασσομεν προς τοϋτο τας καμπύλας

$$\varphi_1 = \frac{16}{3} \rho^2 + \frac{1}{\rho^2} + \frac{8}{3}, \quad \varphi_2 = \frac{16}{3} \left(\frac{\rho}{2} \right)^2 + \left(\frac{2}{\rho} \right)^2 + \frac{8}{3},$$

$$\varphi_3 = \frac{16}{3} \left(\frac{\rho}{3} \right)^2 + \left(\frac{3}{\rho} \right)^2 + \frac{8}{3}, \dots \dots \dots \text{άντι-}$$

στοίχως διά $i=1,2,3,\dots$ και έκ της ομάδος των καμπυ- λών τούτων θα έξελέγομεν ως ισχύοντα μόνον τά τμή- ματα με έλαχίστην τεταγμένην. Παρέλκει όμως ένταϋθα ό ύπολογισμός οϋτος και άρκούμεθα εις την εύρεσιν μό- νον της $\min \sigma_\kappa$, τόσφ μάλλον καθ' όσον πρόκειται περι- κατά προσέγγισιν ύπολογισμοϋ.

γ) Η έδρα $y=0$ στηρίζεται άρθρωτώς, ή έδρα $y=b$ είναι έλευθέρα στηρίξεως, αι θλιβόμεναί έδραι $x=b$, $x=a$ στηρίζονται άρθρωτώς: Την άυστηράν λύσιν της περιπτώσεως ταύτης έπραγματεϋθημεν εις § 9γ (Σχ. 32). Είται εύ- λογον νά δεχθώμεν κατά προσέγγισιν τον νόμον $Y=f(y)$ μεταβολής των δυνατών βελών κάμψεως ως γραμμικόν, ήτοι $Y=c \cdot y$. Βεβαίως, έφ' όσον παράγονται δυνατά όρθαί τάσις σ_x και δυνατά καμπικαί ροαί m_x θα δημιουργούνται λόγω της έγκαρσίου συστολής και δυνατά όρθαί τάσις σ_y και καμπικαί ροαί m_y , θα κυρτοϋται άρα η πλάξ και κατά την έγκαρσίαν έννοιαν y . Οϋχ ήττον, είδομεν εις § 9γ, ότι η ως άνω στηριζόμενη και θλιβομένη πλάξ ύβούται διά πάντα λόγον $a/b = \rho$, σχηματίζουσα ενα μόνον έβον. Αϋξανόμενον του μήκους a της πλακός αύξάνει προφα- νώς η άστάθεια της ίσορροπίας της, η μετάπτωσις της επιπέδου πλακός εις την κατάστασιν ύβώσεως καθίσταται εύχερσετέρα, τό δυνατόν έργον παραμορφώσεως $A_\mu + A_\kappa$ τείνει επί μάλλον και μάλλον προς τον όριακόν μηδε- νισμόν, έλαττοϋται τό δυνατόν έργον κάμψεως A_κ , άρα και αι καμπικαί ροαί m_x και αίσθητότερον αι πολλα- πλασίως μικρότεραί m_y . Συμβιβάζεται δε η παραδοχή $Y=c \cdot y$ με την δημιουργίαν έλαχίστου έργου A_κ , καθ' όσον τότε τό έργον κάμψεως κατά την έγκαρσίαν έννοιαν y ίσοϋται προς μηδέν.

Με παραδοχήν $Y=c \cdot y$, η εισακτέα εις την συνθή- κην (217) κατά προσέγγισιν συνάρτησις w γίνεται ούτω

$$w = c y \eta \mu \frac{i \pi}{a} x = c y \eta \mu u \quad (232)$$

ίκανοποιούσα, ως είναι φανερόν, τας συνοριακάς συνθή- κας $w=0$, $\Delta w=0$ επί των έδρων $x=0$, $x=a$, $y=0$ και τας (61) επί της έλευθέρως συνοριακής έδρας $y=b$.

Έκ της έξ. (232) εύρίσκομεν

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -c \frac{i^2 \pi^2}{a^2} y \eta \mu u, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = c \frac{i \pi}{a} \text{συν}u,$$

$$\left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 = c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} y^2 \text{συν}^2 u$$

και

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 = -c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} \text{συν}^2 u,$$

$$(\Delta w)^2 = \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x} \right)^2 = c^2 \frac{i^4 \pi^4}{a^4} \cdot y^2 \eta \mu^2 u.$$

Έκ της έξ. (210) ύπολογίζομεν, τη βοηθεία και των έξ. (219), τό δυνατόν έργον έκ παραμορφώσεως του μέσου επιπέδου

$$A_\mu = -\frac{n}{2} \iint \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy = -\frac{n}{2} c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} \int_0^b y^2 dy \int_0^a \text{συν}^2 u dx = -\frac{n}{2} c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} \cdot \frac{b^3}{3} \cdot \frac{a}{2}$$

ή

$$A_{\mu} = -\frac{\pi}{12} \cdot \frac{c^2 i^2 \pi^2}{a} \cdot b^3 \quad (233)$$

και εκ της εξ. (216) το δυνατόν έργο εκ κάμψως

$$A_{\kappa} = \frac{N}{2} \left\{ \frac{c^2 i^4 \pi^4}{a^4} \int_0^b y^2 dy \int_0^a \eta \mu^2 u dx + \right. \\ \left. + 2(1-\mu) \frac{c^2 i^2 \pi^2}{a^2} \int_0^b dy \int_0^a \sigma \nu^2 u dx \right\}$$

ή

$$A_{\kappa} = \frac{N}{12} c^2 i^2 \pi^2 \frac{b}{a} \left[i^2 \pi^2 \frac{b^3}{a^2} + 6(1-\mu) \right]. \quad (234)$$

Αί εκφράσεις A_{μ} και A_{κ} τών εξ. (233), (234), εισαγόμεναι εις την συνθήκην ύβώσεως $A_{\mu} + A_{\kappa} = 0$, παρέχουν την τιμήν της κρίσιμου θλίψεως

$$n_{\kappa} = \frac{N}{b^2} \left[i^2 \pi^2 \frac{b^3}{a^2} + 6(1-\mu) \right]$$

ή με $a/b = \rho$

$$n_{\kappa} = \frac{N}{b^2} \left[\frac{i^2 \pi^2}{\rho^2} + 6(1-\mu) \right] \quad (235)$$

Έλαχιστη θλίψις ύβώσεως παράγεται δια $i=1$, ήτοι

$$n_{\kappa} = \frac{N}{b^2} \left[\frac{\pi^2}{\rho^2} + 6(1-\mu) \right]$$

και έντεϋθεν

$$\sigma_{\kappa} = \frac{n_{\kappa}}{h} = \frac{N \pi^2}{b^2 h} \left[\frac{1}{\rho^2} + \frac{6(1-\mu)}{\pi^2} \right] = \sigma_e \left[\frac{1}{\rho^2} + \frac{6(1-\mu)}{\pi^2} \right] \quad (236)$$

Δια χάλυβα είναι $\sigma_e = 1898 \left(\frac{h}{b} \right)^2$ (h/cm^2) και $\mu=0,3$.

Η εξ. (236) γράφεται τότε

$$\sigma_{\kappa} = \sigma_e \left(\frac{1}{\rho^2} + \frac{4,2}{\pi^2} \right). \quad (236')$$

Δια $\rho = \infty$ (πλάξ λίαν έπιμήκης) γίνεται, συμφώνως προς εξ. (236'), $\min \sigma_{\kappa} = \frac{4,2}{\pi^2} \sigma_e = 0,426 \cdot \sigma_e$, εύρισκομεν

δηλαδή τη βοήθεια της ενεργειακής μεθόδου την αυτήν ακριβώς τιμήν, ήν δια της αυστηράς αναλυτικής μεθόδου εν § 9γ υπελογίσασμεν (προβλ. εξ 128). Δια $\rho \neq \infty$ εμφανίζονται μικραί διαφοραί μεταξύ τών άποτελεσμάτων της

αναλυτικής και της ενεργειακής μεθόδου. Εις τόν κάτωθι πίνακα V παρατίθενται, χάριν συγκρίσεως, αί τιμαί σ_{κ}

της χαλυβδίνης πλακός δια λόγον $\rho = \frac{\pi}{6}, \frac{\pi}{3}, \frac{\pi}{2}, \pi, 2\pi, \dots$

$\dots \infty$, ως προέκυψαν εκ της εφαρμογής της αναλυτικής μεθόδου (εξ. 126) και της ενεργειακής μεθόδου (εξ. 236'). Αί διαφοραί είναι άνεπαίσθητοι, έλαττούμεναι από 1,52% ($\rho = \pi/6$) εις 0 ($\rho = \infty$). Η έπιτευχθείσα δια της ενεργειακής μεθόδου προσέγγισις άποδεικνύεται πλέον ή ίκανοποιητική, ή δε αξία της μεθόδου καθίσταται έτι μάλλον καταφανής, όταν ή πολύπλοκος και διεξοδική ανάπτυξις της § 9γ παραβληθή με την απλήν και ταχείαν της παρούσης παραγράφου.

δ) Η έδρα $y=0$ είναι πεσπακτωμένη, ή έδρα $y=b$ είναι έλευθέρα στηρίξεως, αί θλιβόμεναι έδραι $x=0, x=a$ στηρίζονται άρθρωτώς. Το πρόβλημα τούτο έπραγματεύθημεν αναλυτικώς εις § 9δ (προβλ. Σχ. 34). Κατά την εφαρμογήν της ενεργειακής μεθόδου εισάγομεν εύλόγως την συνάρτησιν w υπό την μορφήν

$$w = c \left(1 - \sigma \nu \frac{\pi y}{2b} \right) \eta \mu \frac{i \pi x}{a} \quad (i=1,2,3,\dots) \quad (237)$$

έν άντιστοιχία προς εξ. (28) της § 2, παριστώσαν τόν νόμον της δυνατής γραμμής λυγισμού τού θλιβομένου προβόλου (προβλ. Σχ. 6).

Θέτοντες χάριν συντομίας

$$\frac{\pi y}{2b} = v, \quad \frac{i \pi x}{a} = u \quad (238)$$

εύρίσκομεν εκ της εξ. (237)

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = -c \frac{i^2 \pi^2}{a^2} (1 - \sigma \nu u) \eta \mu u, \quad \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = c \frac{\pi^2}{4b^2} \sigma \nu u \eta \mu u$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = c \frac{i \pi^2}{2ab} \eta \mu u \sigma \nu u, \quad \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 = c^2 \frac{i^2 \pi^2}{a^2} (1 - \sigma \nu u)^2 \sigma \nu^2 u$$

$$\text{και } (\Delta w)^2 = c^2 i^4 \eta \mu^2 u \left[\frac{i^4}{a^4} + \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{1}{4b^2} \right)^2 \sigma \nu^2 u - \right. \\ \left. - \frac{2i^2}{a^2} \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{1}{4b^2} \right) \sigma \nu u \right].$$

Λόγω τών εξ. (219) και τών

$$\int_0^b \sigma \nu^2 u dy = \int_0^b \sigma \nu^2 \frac{\pi y}{2b} dy = \frac{b}{2},$$

ΠΙΝΑΞ V. ΣΥΓΚΡΙΤΙΚΟΣ ΑΠΟΤΕΛΕΣΜΑΤΩΝ ΕΦΑΡΜΟΓΗΣ ΑΝΑΛΥΤΙΚΗΣ ΚΑΙ ΕΝΕΡΓΕΙΑΚΗΣ ΜΕΘΟΔΟΥ ΔΙΑ ΤΗΝ ΠΕΡΙΠΤΩΣΙΝ ΟΡΘΟΓΩΝΙΚΗΣ ΠΛΑΚΟΣ ΤΟΥ ΣΧ. 32.

$\rho = \frac{a}{b}$	Ένεργειακή μέθοδος $\sigma_{\kappa}' = \left(\frac{1}{\rho^2} + \frac{4,2}{\pi^2} \right) \sigma_e$	Αναλυτική μέθοδος $\sigma_{\kappa} = \left(\frac{m_e}{\pi} \right)^2 \sigma_e$	Διαφοραί % $\left\{ \frac{\sigma_{\kappa}' - \sigma_{\kappa}}{\sigma_{\kappa}} \times 100 \right\}$
$\pi/6 = 0,5236$	$\frac{40,2}{\pi^2} \sigma_e = 4,073 \cdot \sigma_e$	$\frac{6,29^2}{\pi^2} \sigma_e = 4,042 \cdot \sigma_e$	1,52 %
$\pi/3 = 1,0472$	$\frac{13,2}{\pi^2} \sigma_e = 1,337 \cdot \sigma_e$	$\frac{3,604^2}{\pi^2} \sigma_e = 1,318 \cdot \sigma_e$	1,44
$\pi/2 = 1,5708$	$\frac{8,2}{\pi^2} \sigma_e = 0,831 \cdot \sigma_e$	$\frac{2,848^2}{\pi^2} \sigma_e = 0,823 \cdot \sigma_e$	0,97
$\pi = 3,1416$	$\frac{5,2}{\pi^2} \sigma_e = 0,527 \cdot \sigma_e$	$\frac{2,272^2}{\pi^2} \sigma_e = 0,523 \cdot \sigma_e$	0,77
$2\pi = 6,2832$	$\frac{4,45}{\pi^2} \sigma_e = 0,451 \cdot \sigma_e$	$\frac{2,10^2}{\pi^2} \sigma_e = 0,448 \cdot \sigma_e$	0,67
\dots	\dots	\dots	\dots
∞	$\frac{4,20}{\pi^2} \sigma_e = 0,426 \cdot \sigma_e$	$\frac{4,20}{\pi^2} \sigma_e = 0,426 \cdot \sigma_e$	0

$$\int_0^b \sigma_{\text{συν}} dy = \int_0^b \sigma_{\text{συν}} \frac{\pi y}{2b} dy = \frac{2b}{\pi} \quad (239)$$

τὸ ἔργον ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου ὑπολογίζεται ἴσον πρὸς

$$A_{\mu} = -\frac{\pi}{2} \iint \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy = -\frac{\pi}{8} c^2 i^2 \pi \frac{b}{a} (3\pi - 8) \quad (240)$$

ἐὰν δὲ προσέτι εἰσαγάγωμεν $a/b = \rho$, εὐρίσκομεν εὐκόλως

$$\iint (\Delta w)^2 dx dy = \frac{c^2 i^2 \pi^3}{64 ab} \left[16(3\pi - 8) \left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + \pi \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + 8(\pi - 4) \right]$$

καὶ

$$\iint \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] dx dy = -\frac{c^2 i^2 \pi^3}{4 ab}$$

ὁπότε τὸ ἔργον ἐκ κάμψεως θὰ εἶναι

$$A_{\kappa} = \frac{N}{8} \cdot \frac{c^2 i^2 \pi^3}{ab} \left[(3\pi - 8) \left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + \frac{\pi}{16} \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + \frac{\pi - 4}{2} + 2(1 - \mu) \right] \quad (241)$$

Ἐκ τῆς συνθήκης ὑβώσεως $A_{\mu} + A_{\kappa} = 0$ ἢ κρίσιμος θλίψις ὑβώσεως ὑπολογίζεται τῇ βοηθείᾳ τῶν ἐξ. (240), (241) ἴση πρὸς

$$\pi_{\kappa} = \frac{N \pi^2}{b^2} \left[\left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + \frac{\pi}{16(3\pi - 8)} \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + \frac{\pi - 4}{2(3\pi - 8)} + \frac{2(1 - \mu)}{3\pi - 8} \right]$$

ἢ καὶ

$$\pi_{\kappa} = \frac{N \pi^2}{b^2} \left[\left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + 0,1378 \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 - 0,3012 + 1,4036(1 - \mu) \right] \quad (242)$$

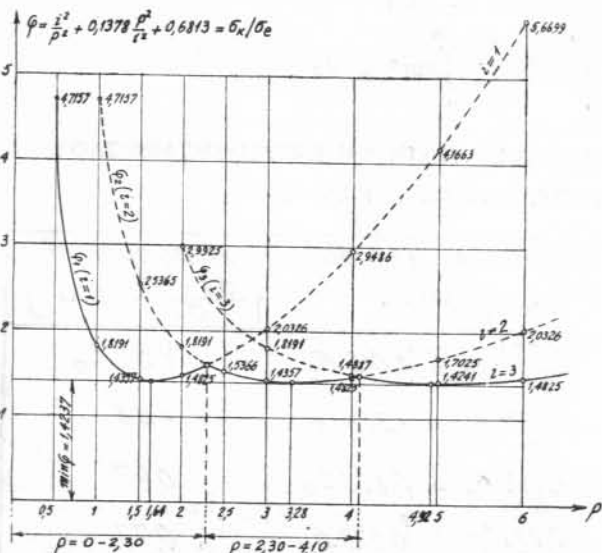
ἐκ ταύτης δὲ ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως

$$\sigma_{\kappa} = \frac{\pi_{\kappa}}{h} = \frac{N \pi^2}{b^2 h} \left[\dots \right] = \sigma_e \cdot \varphi_i \quad (243)$$

ἐνθα φ_i παραστῆ τὴν ἐντὸς ἀγκύλης παράστασιν τῆς ἐξ. (242)

Διὰ χάλυβα, μὲ $\mu = 0,3$ θὰ εἶναι

$$\sigma_{\kappa} = \sigma_e \cdot \varphi_i = \frac{N \pi^2}{b^2 h} \left[\left(\frac{i}{\rho} \right)^2 + 0,1378 \left(\frac{\rho}{i} \right)^2 + 0,6813 \right] \quad (243')$$



Σχ. 53

Ἡ $\text{min} \sigma_{\kappa}$ παράγεται διὰ τιμὴν i/ρ μηδενίζουσαν τὴν

$\partial \varphi_i / \partial (i/\rho)$, ἢτοι διὰ $i/\rho = \sqrt{0,1378} = 0,609$, ἢ $\rho = 1,64 i$. Ἡ τιμὴ αὕτη $\rho = 1,64 i$ συμβιβάζεται ἱκανοποιητικώτατα μὲ τὴν $\rho = 1,635 i$, ἣν εἰς § 98 εὕρομεν διὰ τῆς ἀναλυτικῆς

κῆς μεθόδου. Θέτοντες εἰς ἐξ. (243') $i/\rho = 0,609$ εὐρίσκομεν διὰ τὴν χάλυβδινὴν πλάκα

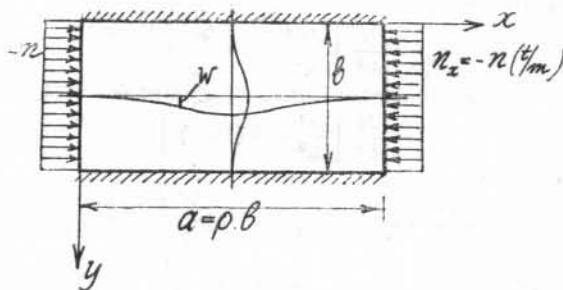
$$\text{min} \sigma_{\kappa} = 1,424 \sigma_e \quad (244)$$

ἐνῶ συμφώνως πρὸς ἐξ. (133) ἡ ἀναλυτικὴ μέθοδος παρέσχε $\text{min} \sigma_{\kappa} = 1,28 \sigma_e$. Εἰς τὴν προκειμένην περίπτωσιν τὸ προκύψαν διὰ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου σφάλμα εἶναι αἰσθητὸν, ἀνερχόμενον εἰς 11% περίπου.

Διὰ $\rho = 1,64 i$ ἡ ἀντίστοιχος $\text{min} \sigma_{\kappa}$ δύναται νὰ ὑπολογισθῆ, ἂν προηγουμένως προσδιορισθῆ τὸ $\text{min} \varphi_i$ ποῦ ἀντιστοιχεῖ εἰς τὴν δοθεῖσαν τιμὴν ρ . Πρὸς τοῦτο χρᾶσσομεν τὰς καμπύλας $\varphi_i(\rho)$ ὅταν i λαμβάνη διαδοχικῶς τὰς τιμὰς 1, 2, 3, ... ἐνῶ ρ μεταβάλλεται συνεχῶς ἀπὸ 0 καὶ ἄνω. Εἰς Σχ. 53 ἐσχεδιάσθησαν αἱ καμπύλαι

$$\varphi_i = \left(\frac{1}{\rho} \right)^2 + 0,1378 \rho^2 + 0,6813, \quad \varphi_2 = \left(\frac{2}{\rho} \right)^2 + 0,1378 \left(\frac{\rho}{2} \right)^2 + 0,6813, \quad \varphi_3 = \left(\frac{3}{\rho} \right)^2 + 0,1378 \left(\frac{\rho}{3} \right)^2 + 0,6813, \dots$$

ἀντιστοίχως διὰ $i = 1, 2, 3, \dots$ καὶ ἐκ τῆς ομάδος τῶν καμπυλῶν τούτων ἐξελέγησαν ὡς ἰσχύοντα μόνον τὰ τμήματα μὲ ἐλαχίστην τεταγμένην, δια-



Σχ. 54

κρινόμενα διὰ συνεχοῦς γραμμῆς. Ὅλαι αἱ καμπύλαι ἔχουν κοινὸν ἐλάχιστον, ἴσον πρὸς $\text{min} \varphi_2 = 1,424$. Διὰ λόγον $\rho = 0 - 2,30$ ἰσχύει $i = 1$ καὶ $\sigma_{\kappa} = \varphi_1 \sigma_e$, διὰ $\rho = 2,30 - 4,10$ ἰσχύει $i = 2$ καὶ $\sigma_{\kappa} = \varphi_2 \sigma_e \dots$ κ.ο.κ. Εἶναι σκόπιμον τὸ διὰ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου προκύπτοντα ἀποτελέσματα τοῦ ὑπολογισμοῦ νὰ πολλαπλασιασθοῦν τελικῶς ἐπὶ τὸν λόγον $1,28/1,424 = 0,90$, μετριαζόμενου οὕτω αἰσθητῶς τοῦ ἐκ τῆς προσεγγίσεως σφάλματος. Οὕτω λ.χ. διὰ $\rho = 1$ ἰσχύει συμφώνως πρὸς Σχ. 53 $i = 1$ καὶ $\sigma_{\kappa} = 0,90 \cdot 1,8191 \sigma_e = 1,64 \sigma_e$.

ε) Ἡ πλάξ στηρίζεται διὰ πακτώσεως γύρωθεν καὶ ὑποβάλλεται εἰς θλίψιν $\sigma_x = -n$ (Σχ. 54): Τὴν περίπτωσιν ταύτην δὲν ἐξετάσαμεν διὰ τῆς ἀναλυτικῆς μεθόδου. Ἐν ἀντιστοίχῃ πρὸς ἐξ. (222) δυνάμεθα, διὰ πλευρὰς a, b οὐχὶ πολὺ διαφόρους ἀλλήλων, ἦτοι λόγον $a/b = \rho \approx 1$, νὰ θέσωμεν κατὰ προσέγγισιν

$$w = c \left(1 - \sigma_{\text{υν}} \frac{2\pi}{b} y \right) \left(1 - \sigma_{\text{υν}} \frac{2\pi}{a} x \right) \quad (245)$$

ἢ ἂν, χάριν συντομίας, ἀντικαταστήσωμεν

$$2\pi x/a = u, \quad 2\pi y/b = v$$

$$w = c(1 - \sigma_{\text{υν}} u)(1 - \sigma_{\text{υν}} v) \quad (245')$$

Τῇ βοηθείᾳ τῶν σχέσεων (219), (225), (225') ὑπολογίζομεν εὐκόλως

$$A_{\mu} = -\frac{\pi}{2} \iint \left(\frac{\partial w}{\partial x} \right)^2 dx dy = -\frac{3\pi}{2} \frac{c^2 \pi^2}{\rho} \quad (246)$$

καὶ

$$\iint \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] dx dy = 0$$

ὁπότε

$$A_{\kappa} = \frac{N}{2} \iint (\Delta w)^2 dx dy = \frac{Nc^2 \pi^4}{b^2} 6 \left(\rho + \frac{1}{\rho^3} + \frac{2}{3\rho} \right) \quad (247)$$

έκ δε τῆς συνθήκης ὑβώσεως $A_\mu + A_\kappa = 0$ τὴν κρίσιμον θλίψιν ὑβώσεως

$$n_\kappa = \frac{N\pi^2}{b^2} 4 \left(\zeta^2 + \frac{1}{\rho^2} + \frac{2}{3} \right) \quad (248)$$

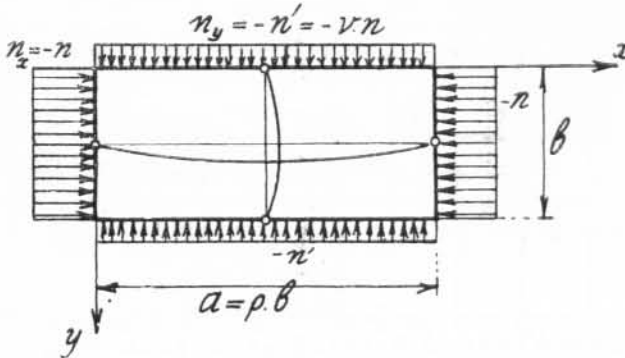
Ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως γράφεται ἐπομένως

$$\sigma_\kappa = \frac{N\pi^2}{b^2 h} 4 \left(\zeta^2 + \frac{1}{\rho^2} + \frac{2}{3} \right) = \sigma_e \cdot \varphi \quad (249)$$

καθίσταται δ' ἐλαχίστη διὰ τιμὴν ρ μηδενίζουσαν τὴν $d\varphi/d\rho$, ἥτοι διὰ $\rho=1$. Προκύπτει οὕτω

$$\min \sigma_\kappa = \frac{32}{3} \sigma_e \approx 10,67 \sigma_e \quad (250)$$

Ἡ ἀναλυτικὴ μέθοδος θὰ παρείχεν, ὅπως και εἰς ἐξετασθεῖσαν ὑπὸ στοιχείον β) περιπτώσιν, τιμὴν $\min \sigma_\kappa$ μι-



Σχ. 55

κροτέραν τῆς ὑπὸ τῆς ἐξ. (250) διδομένης. Διὰ τοῦτο ἐνδείκνυται νὰ ὑπολογίζωμεν πρακτικῶς μὲ $\min \sigma_\kappa = 10\sigma_e$.

στ) Ἡ πλάξ στηρίζεται ἀρθρωτῶς γύρωθεν καὶ ὑποβάλλεται εἰς θλίψεις $n_x = -n$, $n_y = -n'$ (Σχ. 55). Ἐκκινούμεν πάλιν ἐκ τῆς μορφῆς

$$w = c \eta \mu \frac{i\pi}{a} x \cdot \eta \mu \frac{\kappa\pi}{b} y \quad (85)$$

τῆς συναρτήσεως w , ἱκανοποιούσης ὡς εἶδομεν τὰς συνοριακὰς συνθήκας $w=0$, $\Delta w=0$ ἐφ' ὅλου τοῦ περιγράμματος, εὐρίσκομεν δέ, κατ' ἀναλογίαν πρὸς ἐξ. (220), τὸ ἔργον ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου

$$A_\mu = -\frac{n}{8} c^2 i^2 \pi^2 \frac{b}{a} - \frac{n'}{8} c^2 \kappa^2 \pi^2 \frac{a}{b}$$

καὶ συμφώνως πρὸς ἐξ. (221) τὸ ἔργον ἐκ κάμψεως

$$A_\kappa = +\frac{N}{8} c^2 \pi^4 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right) ab.$$

Ἐάν θέσωμεν

$$n' = v \cdot n \quad (251)$$

ὅπου, ἐκ παραδοχῆς $0 < v \leq 1$, ἡ συνθήκη ὑβώσεως $A_\mu + A_\kappa = 0$ γράφεται

$$n i^2 \frac{b}{a} + v n \kappa^2 \frac{a}{b} = N \pi^2 \left(\frac{i^2}{a^2} + \frac{\kappa^2}{b^2} \right) ab$$

ἐντεῦθεν δέ, ἐάν εἰσαγάγωμεν $a/b = \rho$

$$n_\kappa = \frac{N\pi^2}{b^2} \cdot \frac{(i^2 + \kappa^2 \rho^2)^2}{i^2 + v \kappa^2 \rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2} \quad (252)$$

καὶ

$$\sigma_\kappa = \frac{n_\kappa}{h} = \frac{N\pi^2}{b^2 h} \varphi = \sigma_e \cdot \varphi \quad (253)$$

ἔνθα

$$\varphi = \frac{(i^2 + \kappa^2 \rho^2)^2}{i^2 + v \kappa^2 \rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2} \quad (254)$$

Διὰ $v=1$, ἥτοι σταθερὰν περιμετρικὴν θλίψιν

$$n_x = n_y = -n \text{ γίνεται } \varphi = \frac{i^2}{\rho^2} + \kappa^2 \text{ καὶ } \min \varphi = \frac{1}{\rho^2} + 1,$$

$$\text{ἄρα } \min \sigma_\kappa = \sigma_e \left(\frac{1}{\rho^2} + 1 \right). \quad (255)$$

Ἐάν ἡ πλάξ εἶναι λίαν ἐπιμήκης, ἥτοι $a \gg b$, γίνεται $\frac{1}{\rho^2} \approx 0$ καὶ $\min \sigma_\kappa = \sigma_e$. Ἡ ἐν § 8 εἰσαχθεῖσα

καὶ ἔκτοτε ἐπανειλημμένως χρησιμοποιηθεῖσα ἰδεατικὴ τάσις σ_e ἀποκτᾷ οὕτω καὶ φυσικὴν ἔννοιαν: παριστᾷ δηλονότι τὴν ἐλαχίστην κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως λίαν ἐπιμήκους πλακόσ, ἀρθρωτῶς στηριζομένης γύρωθεν, ὑποβαλλομένης εἰς σταθερὰν περιμετρικὴν θλίψιν $n_x = n_y = -n$.

Διὰ δοθεῖσαν τιμὴν $v \neq 1$ καὶ δὴ $0 < v < 1$ καὶ γνωστὸν λόγον $\rho = a/b$, δέον v ἀναζητηθῆ τὸ ἐλάχιστον τοῦ συντελεστοῦ φ , ὅταν i, κ λαμβάνουν τὰς τιμὰς 1, 2, 3, ... Θεωροῦντες τὸν συντελεστὴν φ ὡς συνάρτησιν τῶν i καὶ κ λαμβάνομεν ἐκ τῆς ἐξ. (254)

$$\frac{\partial \varphi}{\partial i} = \frac{2i(i^2 + \kappa^2 \rho^2)[i^2 + (2v-1)\kappa^2 \rho^2]}{\rho^2(i^2 + v\kappa^2 \rho^2)^2} \quad (256)$$

καὶ

$$\frac{\partial \varphi}{\partial \kappa} = \frac{2\kappa(i^2 + \kappa^2 \rho^2)[(2-v)i^2 + v\kappa^2 \rho^2]}{(i^2 + v\kappa^2 \rho^2)^2} \quad (256')$$

Αὐξανόμενον τοῦ i κατὰ di ἡ συνάρτησις φ μεταβάλλεται κατὰ $d\varphi_i = \frac{\partial \varphi}{\partial i} di$, θὰ εἶναι δὲ συμφώνως πρὸς ἐξ.

$$(256) d\varphi_i > 0 \text{ πάντοτε, ὅταν } (2v-1) \geq 0 \text{ ἢ } v \geq \frac{1}{2}.$$

Αὐξανόμενον ἐξ ἄλλου τοῦ κ κατὰ $d\kappa$ ἡ συνάρτησις φ μεταβάλλεται κατὰ $d\varphi_\kappa = \frac{\partial \varphi}{\partial \kappa} d\kappa$, θὰ εἶναι δὲ συμφώνως

$$\text{πρὸς ἐξ. (256')} \text{ πάντοτε } d\varphi_\kappa > 0, \text{ ὅταν } (2-v) \geq 0 \text{ ἢ } v \leq 2.$$

Διὰ τὴν περιοχὴν μεταβολῆς $\frac{1}{2} \leq v \leq 2$ αὐξήσις τῶν i καὶ κ προκαλεῖ ἄρα πάντοτε αὐξήσιν τοῦ φ , ἀντιστρόφως ἐλάττωσις τῶν i καὶ κ ἐλάττωσιν τοῦ φ . Ἐπειδὴ ἐκ παραδοχῆς ἐλήφθη $0 < v < 1$ συνθήκη $v \leq 2$ πληροῦται πάντοτε καὶ ἐπομένως ἐλαττωμένου τοῦ κ θὰ ἐλαττοῦται πάντοτε ὁ συντελεστὴς φ . Κατὰ τὴν ἀναζήτησιν τοῦ $\min \varphi$ δέον ἄρα νὰ τεθῆ $\kappa=1$, ὅποτε

$$\varphi = \frac{(i^2 + \rho^2)^2}{i^2 + v\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2} = \frac{\left(\frac{i^2}{\rho^2} + 1 \right)^2}{\frac{i^2}{\rho^2} + v} \quad (257)$$

Διὰ γνωστὸν λόγον v ἡ $\min \varphi$ παράγεται διὰ τιμὴν i/ρ ἱκανοποιούσαν τὴν σχέσιν $d\varphi/di=0$, ἥτοι συμφώνως πρὸς ἐξ. (256) ἐάν εἰς ταύτην θέσωμεν $\kappa=1$, διὰ $i/\rho = \sqrt{1-2v}$. Αἱ τιμαὶ i/ρ , δι' αἷς παράγεται $\min \varphi$ εἶναι τότε μόνον πραγματικά, ὅταν $v \leq \frac{1}{2}$.

Πρὸς ὑπολογισμὸν τῆς κρίσιμου τάσεως ὑβώσεως διὰ δοθέντας λόγους v καὶ ρ , ἐργαζόμεθα κατὰ ταῦτα ὡς ἀκολούθως: Διὰ $v=0,5$ ἕως 1 ἰσχύει ὡς εἶδομεν $i=1$,

$$\kappa=1, \text{ ἄρα } \varphi = \frac{(1+\rho^2)^2}{1+v\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2} \text{ καὶ}$$

$$\sigma_\kappa = \frac{(1+\rho^2)^2}{1+v\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2} \cdot \sigma_e \quad (258)$$

Ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως θὰ σχηματίζῃ ἓνα μόνον ὕβον καθ' ἐκάστην τῶν διευθύνσεων x καὶ y καὶ θὰ ἔξῃ ἐξί-

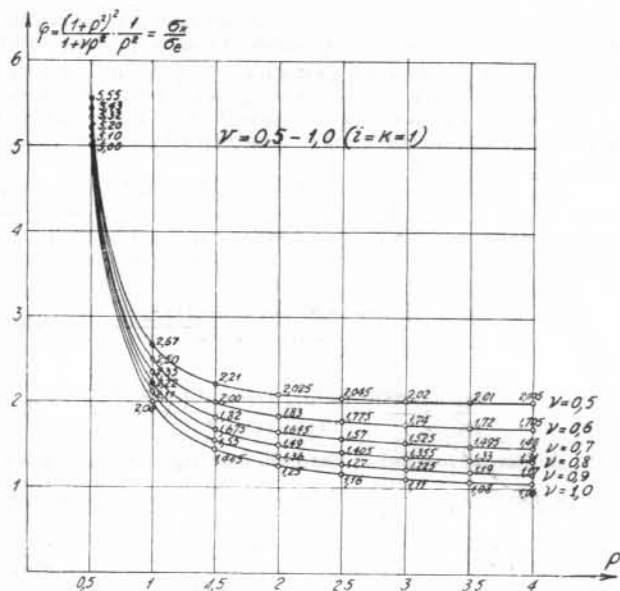
σωσιν $w = c \eta \mu \frac{\pi}{a} x \cdot \eta \mu \frac{\pi}{b} y$. Εἰς Σχ. 56 ἐχαράχθη-

σαν αἱ καμπύλαι $\frac{(1+\rho^2)^2}{1+v\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2}$ διὰ τὰς τιμὰς $v=0,50,$

0,60, 0,70, 0,80, 0,90, 1, ἐκ τούτων δὲ δυνάμεθα ἀμέσως νὰ λάβωμεν τὴν εἰς τὸν δοθέντα λόγον ρ ἀντίστοιχον τιμὴν τοῦ φ καὶ ἐπομένως τῆς σ_κ .

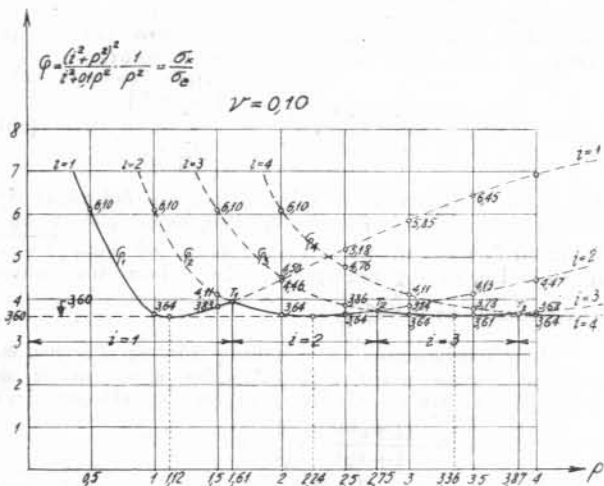
Διὰ $v=0$ ἕως 0,5 ἰσχύει $\kappa=1$, ὁ δὲ συντελεστὴς φ

δίδεται υπό της έξ. (257). Δοθέντος του λόγου ν κατασκευάζομεν εις σύστημα συντεταγμένων ρ, φ τας καμπύλας φ_{i,v} διαδοχικώς διά τιμάς i=1, 2, 3, 4..... και έκ της ομάδος τών καμπυλών τούτων εκλέγομεν ώς ισχύοντα



Σχ. 56

τά τμήματα με ελάχιστη τεταγμένην. Ούτω έχαραχθησαν εις Σχ. 57 αι ομάδες καμπυλών $\varphi = \frac{(i^2 + \rho^2)^2}{i^2 + 0,10\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2}$ αντιστοιχούσαι εις λόγον ν=0,10, παριστώμεναι διά φ₁, φ₂, φ₃, φ₄....., τού i λαμβάνοντος διαδοχικώς τας τιμάς 1,2,3,4..... "Απασαι αι καμπύλαι αυται παρουσιάζουν

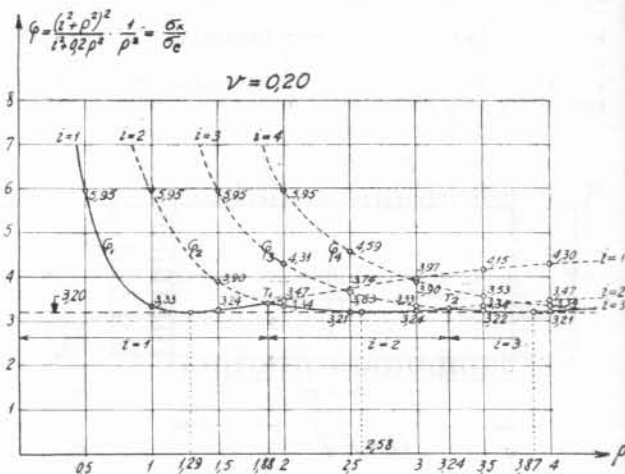


Σχ. 57

κοινόν ελάχιστον, παραγόμενον κατά τα άνωτέρω διά i/ρ = √(1-2×0,10) = √0,80 = 0,894, ίσον πρὸς $\frac{(0,80+1)^2}{0,80+0,10} = 3,60$, με τετμημένας ρ₁=1 : √0,80=1,12, ρ₂=2:√0,80 = 2,24, ρ₃=3:√0,80=3,36..... Έκ της ομάδος καμπυλών φ₁, φ₂, φ₃, φ₄..... τα τμήματα με ελάχιστας τεταγμένας σημειώνονται εις Σχ. 57 διά παχείας γραμμής και καθορίζονται υπό τών σημειών τομής T₁, T₂, T₃..... ὧν αι τετμημένας προσδιορίσθησαν γραφικώς ίσαι πρὸς 1,61,

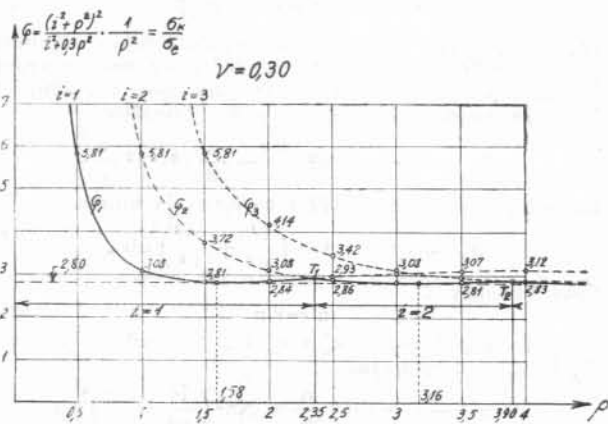
2,75, 3,87..... Συνάγομεν, ὅτι διά ρ=0-1,61 ισχύει i=1, διά ρ=1,61-2,75 ισχύει i=2 (ή επιφάνεια ύβώσεως σχηματίζει δύο ύβους κατά την διεύθυνον x), διά ρ=2,75-3,87 ισχύει i=3 (ή επιφάνεια ύβώσεως σχηματίζει τρεῖς ύβους) κ.ο.κ.

Εις Σχ. 58 έχαραχθησαν αι καμπύλαι $\varphi = \frac{(i^2 + \rho^2)^2}{i^2 + 0,20\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2}$ διά την περίπτωσιν ν=0,20. Τὸ κοινόν ελάχιστον



Σχ. 58

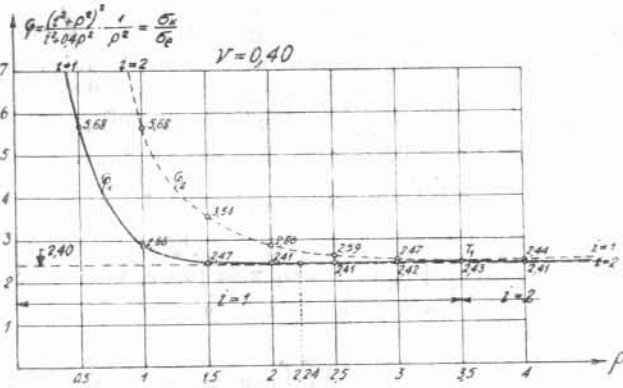
τῶν καμπυλών παράγεται ἐν προκειμένῳ διά i/ρ = √0,60 = 0,775, ίσοῦται δὲ πρὸς $\frac{(0,60+1)^2}{0,60+0,20} = 3,20$ και αντιστοιχει εις τετμημένας ρ₁=1:√0,60 = 1,29, ρ₂=2:√0,60 = 2,58, ρ₃=3:√0,60 = 3,87..... Ἡ γραμμὴ τῶν ελάχιστων τεταγμένων καθορίζεται υπό τών σημειῶν τομής T₁, T₂...



Σχ. 59

με τετμημένας ίσας πρὸς 1,88, 3,24..... Διά ρ=0-1,88 ισχύει ἄρα i=1, διά ρ=1,88-3,24 ισχύει i=2 κ.ο.κ. Τέλος έχαραχθησαν εις Σχ. 59,60 αι κομπύλαι $\varphi = \frac{(i^2 + \rho^2)^2}{i^2 + 0,30\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2}$ και $\varphi = \frac{(i^2 + \rho^2)^2}{i^2 + 0,40\rho^2} \cdot \frac{1}{\rho^2}$, αντιστοιχως διά ν=0,30 και ν=0,40. Παρατηροῦμεν, ὅτι σύξανομένου τού ν, αύξάνει επίσης ή περιοχὴ ισχύος της περιπτώσεως i=1. Οὔτω διά ν=0,30 ισχύει i=1 εις την περιοχὴν ρ=0-2,35, ἐνῶ διά ν=0,40 ισχύει i=1 εις την περιοχὴν ρ=0-3,50. Πρακτικῶς, επιτρέπεται διά ρ ≥ 1 νὰ δεχθῶμεν, άνεξαρτήτως της τιμῆς ν, i=1. Διαπράττομεν βεβαίως τότε

σφάλμα τι δόσakis $v < 1/2$, τούτο όμως δέν είναι πολύ σοβαρόν. Α. χ. διά $v=0,10$ και $\rho \geq 1$ δυνάμεθα νά δεχθώμεν $\min \varphi = 3,60$ και $\min \sigma_k = 3,60 \sigma_c$, τὸ δὲ μέγιστον διαπραττόμενον σφάλμα θά εἶναι $\frac{4,0-3,60}{3,60} \times 100 = 11\%$ (πρὸβλ. Σχ. 57, ἐνθα ἡ τεταγμένη τοῦ σημείου T_1 εὐρίσκειται ἴση πρὸς 4). Διά τιμὰς v μεγαλειτέρας τὸ σφάλμα ἐνθι ἔτι μικρότερον.



Σχ. 60

ζ) Ἡ πλάξ στηρίζεται διὰ πακτώσεως γύρωθεν καὶ ὑποβάλλεται εἰς θλίψεις $n_x = -n$, $n_y = -n'$ (Σχ. 61): Διὰ πλευρὰς a , b οὐχὶ πολὺ διαφόρους ἀλλήλων, δυνάμεθα κατ' ἀναλογίαν πρὸς ἔξ. (245) τῆς περιπτώσεως ε) νά θέσωμεν

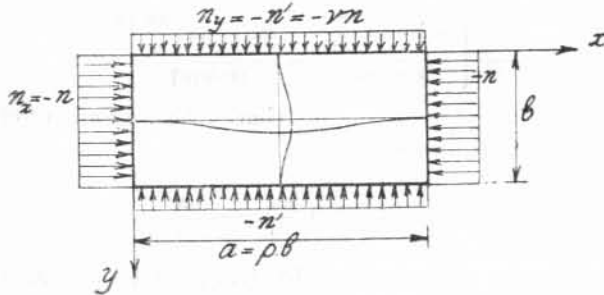
$$w = c \left(1 - \sin \frac{2\pi}{a} x \right) \left(1 - \sin \frac{2\pi}{b} y \right) \quad (245)$$

ὁπότε εὐρίσκομεν (πρὸβλ. ἔξ. 246)

$$A_\mu = -\frac{3n}{2} \frac{c^2 \pi^2}{\rho} - \frac{3n'}{2} c^2 \pi^2 \rho$$

ἐνῶ τὸ ἔργον ἐκ κάμψεως A_k δίδεται ὑπὸ τῆς αὐτῆς ἔξ. (247), ὡς καὶ εἰς περιπτώσιν ε). Μὲ $n' = v \cdot n$, ἐνθα $0 \leq v \leq 1$ ἡ συνθήκη ὑβώσεως γίνεται ἄρα

$$\frac{3n}{2} c^2 \pi^2 \left(\frac{1}{\rho} + v\rho \right) = \frac{Nc^2 \pi^4}{b^2} 6 \left(\rho + \frac{1}{\rho^3} + \frac{2}{3\rho} \right)$$



Σχ. 61

ἔξ ἧς ὑπολογίζεται ἡ κρίσιμος θλίψις ὑβώσεως

$$n_k = \frac{N\pi^2}{b^2} \cdot \frac{4(\rho^3 + 1/\rho^3 + 2/3)}{1 + v\rho^2} = \frac{N\pi^2}{b^2} \cdot \varphi \quad (259)$$

καὶ ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως

$$\sigma_k = \frac{n_k}{h} = \sigma_c \cdot \varphi \quad (260)$$

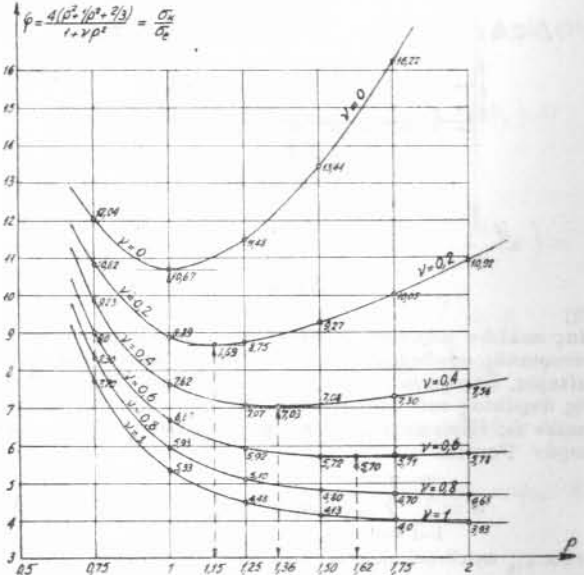
ἐνθα

$$\varphi = \frac{4(\rho^3 + 1/\rho^3 + 2/3)}{1 + v\rho^2} \quad (261)$$

Ἐλαχίστη τιμὴ τοῦ συντελεστοῦ φ , ἄρα καὶ τῆς σ_k , παράγεται διὰ τιμὴν ρ ἐπαληθεύουσαν τὴν σχέσιν $d\varphi/d\rho = 0$, ἧτοι διὰ

$$\rho = \sqrt{\frac{3v + \sqrt{9v^2 + 3(3-2v)}}{3-2v}} \quad (262)$$

Τὸ ὑπόρριζον τῆς παραστάσεως ταύτης παραμένει πάντοτε > 0 , ἀφοῦ ἐκ παροδοχῆς $0 \leq v \leq 1$. Διά $v=0$, $0,20$, $0,40$, $0,60$, $0,80$, 1 ἡ ἔξ. (262) παρεχει ἀντιστοιχίως τὰς τιμὰς $\rho = 1, 1,15, 1,36, 1,62, 2,16, 2,54, 81'$ ἃς παράγεται $\min \varphi = 10,67, 8,69, 7,03, 5,70, 4,68$,



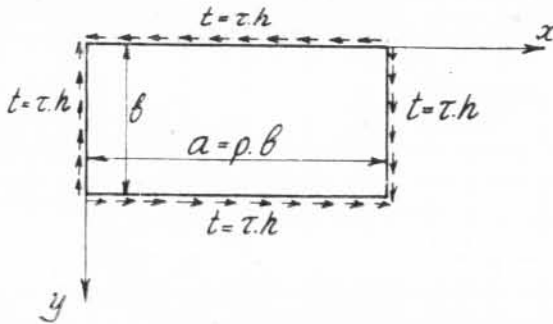
Σχ. 62

3,90. Εἰς Σχ. 62 ἐχαράχθησαν αἱ καμπύλαι $\varphi = \frac{4(\rho^3 + 1/\rho^3 + 2/3)}{1 + v\rho^2} = \sigma_k / \sigma_c$ διὰ τὰς τιμὰς $v = 0, 0,20, 0,40, 0,60, 0,80, 1$, ἐντὸς τῆς περιοχῆς μεταβολῆς $\rho = 0,75 - 2$. Δέον v' ἀναμείνωμεν, ὅτι αἱ κατὰ τὰ ἀνωτέρω ὑπολογιζόμεναι κρίσιμοι τάσεις ὑβώσεως σ_k εἶναι κατὰ τι μεγαλιτέρας τῶν πραγματικῶν, ὅπως καὶ εἰς τὰς ἔξετασθεῖσας περιπτώσεις β) καὶ ε).

§ 15. Ὑβώσις ὀρθογωνικῆς πλακὸς ἀρθρωτῶς στηριζομένης γύρωθεν, ὑποβαλλομένης εἰς περιμετρικὴν διάτμησιν. Ἐξετάσωμεν ἤδη, τῇ βοήθειᾳ τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου, τὴν περίπτωσιν ὑβώσεως πλακὸς ὀρθογωνικῆς, στηριζομένης ἀρθρωτῶς γύρωθεν, ὑποβαλλομένης εἰς σταθερὰν διατμητικὴν δύναμιν, ἴσην πρὸς $t = t \cdot h$ ἀνά μονάδα μήκους τῆς περιμέτρου. Συνεπεία τῆς ἐπιπέδου ταύτης φορτίσεως, ἀποτελούσης, ὡς εἶναι φανερόν, ἰσορροπον σύστημα, ἡ πλάξ περιπίπτει εἰς ἐπίπεδον ἐντατικὴν κατάστασιν χαρακτηριζομένην εἰς πᾶν σημεῖον αὐτῆς ὑπὸ τῶν παραμέτρων $\sigma_x = \sigma_y = 0$, $\tau_{xy} = t$, ἢ $n_x = n_y = 0$, $n_{xy} = t$. Ἀναπτύσσονται ἐπομένως εἰς πᾶν σημεῖον τῆς πλακὸς κύριαι τάσεις ἐφελκυσμοῦ καὶ θλίψεως ὑπὸ γωνίαν 45° ὡς πρὸς τοὺς ἀξίονας x, y , ἐκ τούτων δὲ αἱ κύριαι τάσεις θλίψεως εἶναι δυνατόν, ὅταν ὑπερβοῦν ὠρισμένον ὄριον, νά προκαλέσωσιν τὴν ἕρσιν τῆς πλακὸς. Τὸ πρόβλημα ἐμελετήθη παρὰ τοῦ Timoshenko εἰς «Eisenbau» 1921, Τεύχος 5/6, ἀλλ' ἡ ἐκεῖ δοθεῖσα ἀνάπτυξις ὑπῆρξε λίαν σύντομος καὶ πυκνή, διὸ καὶ προσετιμήθη ἐνταῦθα ἀναλυτικώτερα διερευνήσας, παρεκκλίνουσά πως τῆς τοῦ Timoshenko, ἐπιτρέπουσα τὴν εὐχερῆ κατανόησιν καὶ παρακολούθησιν τῆς πορείας τῶν ὑπολογισμῶν (51).

(51) Βλ. ἐπίσης: Hartmann: «Knickung, Kippung, Beulung», 1937.

Είς τὰς μέχρσι τοῦδε γενομένης ἐφαρμογᾶς τῆς ἐνεργειακῆς μεθόδου, ἡ δυνατὴ ἐπιφάνεια ὑβώσεως ἐθεωρήθη εὐλόγως ὡς ἀποτελουμένη ἀπὸ ἀπλοῦς ἡμιτονοειδεῖς ἢ συνημιτονοειδεῖς ὑβους. κατ' ἀμφοτέρως τὰς διευθύνσεις x καὶ y . Εἰς τὴν προκειμένην ὅμως περίπτωσιν, καθ' ἣν ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως ἀναμένεται νὰ εἶναι λίαν ἀκανόνιστος, τοιαύτη παραδοχὴ δὲν εἶναι ἐπιτρεπτή. Πολλῶ μᾶλλον ἐπιβάλλεται νὰ ἐκκινήσωμεν ἐκ τῆς γενικῆς μορφῆς (218) τῆς συναρτήσεως w , ἀποτελουμένης ἐκ τῆς ἐπαλλη-



Σχ. 63

λίας πολλῶν μερικῶν συναρτήσεων ἱκανοποιουσῶν τὰς συνοριακὰς συνθήκας, ὧν ὁ ἀριθμὸς ἔσεται τόσος μεγαλύτερος, ὅσοι μεγαλύτερος εἶναι ὁ βαθμὸς τῆς ἐπιθυμητῆς ἀκριβοῦς τοῦ ὑπολογισμοῦ. Εἶναι σκόπιμον νὰ ἐκλέξωμεν ὡς ἐξίσωσιν τῆς δυνατῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως τὴν σειρὰν Fourier

$$w = \sum_{i=1}^{\infty} \sum_{k=1}^{\infty} c_{ik} \eta_{mi} x \cdot \eta_{mk} y \quad (263)$$

ἐνθα c_{ik} σταθεροὶ συντελεστὰι καὶ

$$\alpha_i = \frac{i\pi}{a}, \quad \beta_k = \frac{k\pi}{b}, \quad i, k = 1, 2, 3, \dots, \quad (264)$$

παριστώσαν ἐν συντομίᾳ τὴν ἔκφρασιν

$$w = \left(c_{11} \eta_{m1} \frac{\pi x}{a} + c_{21} \eta_{m2} \frac{2\pi x}{a} + c_{31} \eta_{m3} \frac{3\pi x}{a} + \dots \right) \eta_{m1} \frac{\pi y}{b} + \left(c_{12} \eta_{m1} \frac{\pi x}{a} + c_{22} \eta_{m2} \frac{2\pi x}{a} + c_{32} \eta_{m3} \frac{3\pi x}{a} + \dots \right) \eta_{m2} \frac{2\pi y}{b} + \left(c_{13} \eta_{m1} \frac{\pi x}{a} + c_{23} \eta_{m2} \frac{2\pi x}{a} + c_{33} \eta_{m3} \frac{3\pi x}{a} + \dots \right) \eta_{m3} \frac{3\pi y}{b} + \dots \quad (263')$$

Ἡ συνάρτησις (263) ἢ ἡ ἀνεπτυγμένη μορφή (263') παριστᾷ ἐπαλληλίαν ἀπειρῶν τῶν πλήθους ἡμιτονοειδῶν κατ' ἀμφοτέρως τὰς διευθύνσεις ἐπιφανείων, διαφόρου εὗρους καὶ μήκους κύματος καὶ δύναται, κατόπιν καταλληλοῦ ἐκλογῆς τῶν σταθερῶν c_{ik} , νὰ προσεγγίσῃ κατὰ βούλησιν πρὸς οἰανδήποτε ἐπιφάνειαν, ἔστω καὶ ἀσυνεχείας (δξείας ἀκμάς) παρουσιάζουσαν. Ἐπὶ πλέον παρατηροῦμεν, ὅτι ἡ συνάρτησις (263) ἱκανοποιεῖ τὰς συνοριακὰς συνθήκας $w=0, \Delta w=0$ τῆς ἀρθρωτῆς σημεῖσεως. Πράγματι εἶναι διὰ $x=0, a$; $w=0$ καὶ διὰ $y=0, b$; $w=0$. Συνάμα εὐρίσκωμεν ἐκ τῆς ἐξ. (263)

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial w}{\partial x} &= \sum \sum c_{ik} \alpha_i \text{ συνα}_i x \cdot \eta_{mk} y, \\ \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} &= - \sum \sum c_{ik} \alpha_i^2 \eta_{mi} x \cdot \eta_{mk} y \\ \frac{\partial w}{\partial y} &= \sum \sum c_{ik} \beta_k \eta_{mi} x \cdot \text{συν}_k y, \\ \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} &= - \sum \sum c_{ik} \beta_k^2 \eta_{mi} x \cdot \eta_{mk} y \end{aligned} \right\} (265)$$

καὶ

$$\Delta w = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = - \sum \sum c_{ik} (\alpha_i^2 + \beta_k^2) \eta_{mi} x \cdot \eta_{mk} y \quad (266),$$

ἐντεῦθεν δὲ διαπιστοῦμεν, ὅτι ἐπὶ τῶν συνόρων $x=0, a$ καὶ $y=0, b$ γίνεται ὡσαύτως $\Delta w=0$.

Εἰς τὰς ἐφαρμογὰς, ἀντὶ τῶν ἀπειρῶν μελῶν τῆς συναρτήσεως (263) θὰ ἐκλέξωμεν πεπερασμένον ἀριθμὸν, καὶ δὴ τόσον μεγαλύτερον, ὅσον ἀκριβεστέραν προσέγγισιν ἐπιδιώκομεν. Ἀὔξανόμενον τοῦ ἀριθμοῦ τῶν μελῶν καὶ ἐπομένως τοῦ ἀριθμοῦ τῶν σταθερῶν c_{ik} , περιπλέκεται ὁ ὑπολογισμὸς. Οὕτω διὰ $i, k=1, 2, 3$ θὰ ἔχωμεν 9 μέλη καὶ διὰ i καὶ k τοιαῦτα, ὥστε λ. χ. τὸ ἄθροισμα $i+k$ νὰ μὴ ὑπερβαίῃ τὸν ἀριθμὸν 6 θὰ ἔχωμεν 15 μέλη, ἀντιστοιχοῦντα εἰς τὴν κάτωθι σειρὰν δεικτῶν $ik=11, 12, 13, 14, 15, 21, 22, 23, 24, 31, 32, 33, 41, 42, 51$. (267)

Ἐπομένως τῆς βοήθειᾳ τῆς ἐξίσωσεως (216) τὸ δυνατὸν ἔργον ἐκ κάμψεως A_k τῆς πλακῶς. Κατὰ τὸν σχηματισμὸν τοῦ ὄρου $\iint (\Delta w)^2 dx dy$ ἐμφανίζονται, συμφώνως πρὸς ἐξ. (266), μέλη τῆς μορφῆς

$$c_{ik}^2 (\alpha_i^2 + \beta_k^2)^2 \iint \eta_{mi}^2 \alpha_i x \cdot \eta_{mk}^2 \beta_k y^2 dx dy = c_{ik}^2 (\alpha_i^2 + \beta_k^2)^2 \int_0^a \eta_{mi}^2 \alpha_i x \cdot dx \int_0^b \eta_{mk}^2 \beta_k y \cdot dy$$

ὡς καὶ μέλη τῆς μορφῆς

$$2c_{ik} c_{mn} (\alpha_i^2 + \beta_k^2) (\alpha_m^2 + \beta_n^2) \iint \eta_{mi} \alpha_i x \cdot \eta_{mk} \beta_k y \cdot \eta_{mn} \alpha_m x \cdot \eta_{nn} \beta_n y \cdot dx dy = 2c_{ik} c_{mn} (\alpha_i^2 + \beta_k^2) (\alpha_m^2 + \beta_n^2) \cdot \int_0^a \eta_{mi} \alpha_i x \cdot \eta_{mn} \alpha_m x \cdot dx \int_0^b \eta_{mk} \beta_k y \cdot \eta_{nn} \beta_n y \cdot dy$$

Ἄλλ' εἶναι συμφώνως πρὸς ἐξ. (219)

$$\int_0^a \eta_{mi}^2 \alpha_i x \cdot dx = \int_0^a \eta_{mi}^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot dx = \frac{a}{2},$$

$$\int_0^b \eta_{mk}^2 \beta_k y \cdot dy = \int_0^b \eta_{mk}^2 \frac{k\pi}{b} y \cdot dy = \frac{b}{2} \quad (268)$$

καὶ διὰ $i \neq m$

$$\int_0^a \eta_{mi} \alpha_i x \cdot \eta_{mn} \alpha_m x \cdot dx = \frac{a}{\pi} \int_0^a \eta_{mi} \frac{i\pi}{a} x \cdot \eta_{mn} \frac{m\pi}{a} x \cdot dx = \frac{a}{\pi} \left\{ \frac{\eta_{mi}(i-m) \frac{\pi x}{a}}{2(i-m)} - \frac{\eta_{mi}(i+m) \frac{\pi x}{a}}{2(i+m)} \right\}_0^a = 0$$

($i, m=1, 2, 3, \dots, i \neq m$) (269)

ἄρα ἐπίσης, διὰ $k \neq n$

$$\int_0^b \eta_{mk} \beta_k y \cdot \eta_{nn} \beta_n y \cdot dy = \frac{b}{\pi} \int_0^b \eta_{mk} \frac{k\pi}{b} y \cdot \eta_{nn} \frac{n\pi}{b} y \cdot dy = 0$$

($k, n=1, 2, 3, \dots, k \neq n$) (269')

Τὰ πρῶτα ὡς ἄνω μέλη τοῦ ὄρου $\iint (\Delta w)^2 dx dy$ λαμβάνουν οὕτω τὴν ἔκφρασιν $\frac{ab}{4} c_{ik}^2 (\alpha_i^2 + \beta_k^2)^2$, ἐνῶ τὰ δευτέρα μηδενίζονται ὅλα, ἀφοῦ πάντως θὰ εἶναι $i \neq m$ ἢ $k \neq n$. Λαμβάνομεν οὕτω

$$\iint (\Delta w)^2 dx dy = \frac{ab}{4} \sum_{i, k} c_{ik}^2 (\alpha_i^2 + \beta_k^2)^2 \quad (270)$$

Ἐξ ἄλλου, κατὰ τὸν σχηματισμὸν τοῦ ὄρου

$$\iint \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} dx dy \text{ ἐμφανίζονται, συμφώνως πρὸς ἐξ.}$$

(265), μέλη της μορφής

$$c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2 \int_0^a \eta \mu^2 \alpha_i x \cdot dx \int_0^b \eta \mu^2 \beta_k y \cdot dy$$

και

$$c_{ik} c_{mn} a_i^2 \beta_n^2 \int_0^a \eta \mu \sigma_i x \cdot \eta \mu \alpha_m x \cdot dx \int_0^b \eta \mu \beta_k y \cdot \eta \mu \beta_n y \cdot dy$$

έξ ὧν τὰ μὲν πρῶτα λόγῳ τῶν ἐξ. (268) γίνονται

$$\frac{ab}{4} c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2, \text{ ἐνῶ τὰ δεύτερα, συμφῶνως πρὸς ἐξ. (269),}$$

(269'), μηδενίζονται ὅλα. Ἀπομένει ἄρα

$$\int \int \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right] dx dy = \frac{ab}{4} \sum_{i,k} c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2. \quad (271)$$

Τέλος λαμβάνομεν ἐκ τῆς ἐξ. (263) ἢ (263')

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = \sum_{i,k} c_{ik} \sigma_i \beta_k \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot \sigma_{\nu \beta_k} y$$

ὁ τότε ὁ ὅρος $\int \int \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 dx dy$ τῆς ἐξ. (216) θὰ περιέχῃ

μέλη της μορφῆς

$$c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2 \int_0^a \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx \int_0^b \sigma_{\nu \beta_k} y \cdot dy$$

και

$$2c_{ik} c_{mn} a_i \beta_k a_m \beta_n \int_0^a \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot \sigma_{\nu \alpha_m} x \cdot dx \int_0^b \sigma_{\nu \beta_k} y \cdot \sigma_{\nu \beta_n} y \cdot dy$$

έξ ὧν τὰ πρῶτα λόγῳ τῆς ἰσχύος τῶν ἀναλόγων πρὸς (268) σχέσεων

$$\int_0^a \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx = \int_0^a \sigma_{\nu}^2 \frac{i\pi}{a} x \cdot dx = \frac{a}{2},$$

$$\int_0^b \sigma_{\nu \beta_k} y \cdot dy = \int_0^b \sigma_{\nu}^2 \frac{k\pi}{b} y \cdot dy = \frac{b}{2} \quad (272)$$

μετατρέπονται εἰς $\frac{ab}{4} c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2$, ἐνῶ τὰ δεύτερα, λόγῳ τῆς ἰσχύος τῶν ἀναλόγων πρὸς (269), (269') σχέσεων

$$\int_0^a \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot \sigma_{\nu \alpha_m} x \cdot dx = \frac{a}{\pi} \int_0^a \sigma_{\nu} \frac{i\pi}{a} x \cdot \sigma_{\nu} \frac{m\pi}{a} x \cdot dx \frac{\pi x}{a} = 0 \quad (i \neq m) \quad (273)$$

$$\int_0^b \sigma_{\nu \beta_k} y \cdot \sigma_{\nu \beta_n} y \cdot dy = \frac{b}{\pi} \int_0^b \sigma_{\nu} \frac{k\pi}{b} y \cdot \sigma_{\nu} \frac{n\pi}{b} y \cdot dy \frac{\pi y}{b} = 0 \quad (k \neq n) \quad (273')$$

μηδενίζονται ὅλα, ἀφοῦ θὰ εἶναι πάντως $i \neq m$ ἢ $k \neq n$. Λαμβάνομεν οὕτω

$$\int \int \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 dx dy = \frac{ab}{4} \sum_{i,k} c_{ik}^2 a_i^2 \beta_k^2 \quad (274)$$

και ἐντεῦθεν, λόγῳ τῆς ἐξ. (271)

$$\int \int \left[\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \cdot \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} - \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \right)^2 \right] dx dy = 0 \quad (275)$$

ἄρα συμφῶνως πρὸς ἐξ. (270)

$$A_k = \frac{Nab}{8} \sum_{i,k} c_{ik}^2 (a_i^2 + \beta_k^2). \quad (276)$$

Εἰσάγοντες τὸν λόγον $a/b = \rho$ και τὴν ἰδεατὴν τάσιν $\sigma_e = N\pi^2/b^2h$, ὡσαύτως δὲ $\alpha_i = i\pi/a$, $\beta_k = k\pi/b$ λαμβάνομεν ἐκ τῆς ἐξ. (276)

$$A_k = \sigma_e \cdot \frac{h\pi^2}{8\rho^2} \sum_{i=1}^{\infty} \sum_{k=1}^{\infty} c_{ik}^2 (i^2 + \rho^2 k^2)^2. \quad (276')$$

Ἐλθόμεν ἤδη εἰς τὸν ὑπολογισμὸν τοῦ ἔργου ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου A_μ τῆ βοήθεια τῆς ἐξ. (210). Ἐπειδὴ διὰ τὴν δοθεῖσαν φόρτισιν εἶναι $n_x = n_y = 0$, $n_{xy} = t$, ἀπομένει πρὸς ὑπολογισμὸν ὁ

ὅρος $A_\mu = t \int \int \frac{\partial w}{\partial x} \cdot \frac{\partial w}{\partial y} dx dy$. Κατὰ τὸν σχηματισμὸν τοῦ ὅρου τούτου ἐμφανίζονται, συμφῶνως πρὸς ἐξ. (265), μέλη της μορφῆς

$$c_{ik}^2 a_i \beta_k \int_0^a \eta \mu \alpha_i x \cdot \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx \int_0^b \eta \mu \beta_k y \cdot \sigma_{\nu \beta_k} y \cdot dy$$

ἄτινα λόγῳ ἰσχύος τῆς σχέσεως

$$\int_0^a \eta \mu \alpha_i x \cdot \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx = \frac{a}{4i\pi} \int_0^a \eta \mu \frac{2i\pi}{a} x \cdot d \left(\frac{2i\pi}{a} x \right) = - \frac{a}{4i\pi} \left[\sigma_{\nu} \frac{2i\pi}{a} x \right]_0^a = 0 \quad (277)$$

μηδενίζονται ἅπαντα, ὡς και μέλη της μορφῆς

$$c_{ik} c_{mn} a_i \beta_n \int_0^a \eta \mu \alpha_m x \cdot \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx \int_0^b \eta \mu \beta_k y \cdot \sigma_{\nu \beta_n} y \cdot dy$$

ἐνθα $m \neq i$ ἢ $k \neq n$, ἢ και συγχρόνως $m \neq i$, $k \neq n$. Ἄλλ' εἶναι ὡς γνωστὸν διὰ $m \neq i$

$$\int_0^a \eta \mu \alpha_m x \cdot \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx = \frac{a}{\pi} \int_0^a \eta \mu \frac{m\pi}{a} x \cdot \sigma_{\nu} \frac{i\pi}{a} x \cdot d \frac{\pi x}{a} = - \frac{a}{\pi} \left\{ \frac{\sigma_{\nu}(m+i) \frac{\pi x}{a}}{2(m+i)} + \frac{\sigma_{\nu}(m-i) \frac{\pi x}{a}}{2(m-i)} \right\}_0^a = - \frac{a}{2\pi} \left\{ \frac{1}{m+i} \left[\sigma_{\nu}(m+i)\pi - 1 \right] + \frac{1}{m-i} \left[\sigma_{\nu}(m-i)\pi - 1 \right] \right\}.$$

Ἐὰν $(m+i) = \text{ἄρτιον}$, ὁπότε και $(m-i) = \text{ἄρτιον}$, γίνεται $\sigma_{\nu}(m\pm i)\pi = +1$, ἄρα μηδενίζονται αἱ ἐντὸς ἀγκυλῶν παραστάσεις. Ἐὰν $(m+i) = \text{περιττόν}$, ὁπότε και $(m-i) = \text{περιττόν}$, γίνεται $\sigma_{\nu}(m\pm i)\pi = -1$ και τὸ δεξιὸν μέλος τῆς τελευταίας ὡς ἄνω ἰσότητος γράφεται $+ \frac{2a}{\pi} \cdot \frac{m}{m^2 - i^2}$.

Ἰσχύει ἄρα γενικῶς

$$\int_0^a \eta \mu \alpha_m x \cdot \sigma_{\nu \alpha_i} x \cdot dx = \begin{cases} 0, & \text{ὅταν } (m\pm i) = \text{ἄρτιον} \\ + \frac{2a}{\pi} \cdot \frac{m}{m^2 - i^2}, & \text{ὅταν } (m\pm i) = \text{περιττόν} \end{cases} \quad (278)$$

Συμφῶνως πρὸς ἐξ. (278), ἣτις περιέχει και τὴν (277), τὰ μέλη τῶν ἀθροισμάτων ποῦ ἀποτελοῦν τὸ ἔργον A_μ εἴτε μηδενίζονται ὅταν $(m\pm i)$ ἢ $(k\pm n) = \text{ἄρτιον}$, εἴτε ἰσοῦνται πρὸς

$$c_{ik} c_{mn} \sigma_i \beta_n \frac{2a}{\pi} \cdot \frac{m}{m^2 - i^2} \cdot \frac{2b}{\pi} \cdot \frac{k}{k^2 - n^2} = 4 c_{ik} c_{mn} \frac{i k m n}{(m^2 - i^2)(n^2 - n^2)}$$

ὁσάκις $(m\pm i)$ και $(k\pm n) = \text{περιττόν}$.

(Συνεχίζεται)

ΥΒΩΣΙΣ ΛΕΠΤΩΝ ΠΛΑΚΩΝ

(Συνέχεια εκ του προηγούμενου και τέλος)

Το έργο A_μ γράφεται άρα

$$A_\mu = 4t \sum_{i, \kappa, m, n=1}^{\infty} \sum_{i, \kappa, m, n=1}^{\infty} c_{i\kappa} c_{mn} \frac{i\kappa mn}{(m^2 - i^2)(\kappa^2 - n^2)} \quad (279)$$

όπου, κατά τα άνωτέρω, δέον να εισαχθούν μόνον εκεί-
ναι αί τιμαί i, κ, m, n δι' ας $(m+i)$ και συνάμα $(\kappa+n) =$
περιττός αριθμός, ή δε συνθήκη ύβώσεως (204) ή (217)
λαμβάνει ούτω την μορφήν

$$A_\mu + A_\kappa = 4t \sum_{i, \kappa, m, n=1}^{\infty} \sum_{i, \kappa, m, n=1}^{\infty} c_{i\kappa} c_{mn} \frac{i\kappa mn}{(m^2 - i^2)(\kappa^2 - n^2)} +$$

$$+ \sigma_e \cdot \frac{h\pi^2}{8Q^3} \sum_{i, \kappa=1}^{\infty} \sum_{i, \kappa=1}^{\infty} c_{i\kappa}^2 (i^2 + Q^2 \kappa^2)^2 = \begin{cases} \min \\ 0 \end{cases} \quad (280)$$

Αί σταθεραί $c_{i\kappa}$ ύπολογίζονται κατ' άρχήν, συμφώνως
πρός τά έκτεθέντα εις τό τέλος της § 13, εκ των συνθη-
κών έλαχίστου της παραστάσεως $A_\mu + A_\kappa$, ήτοι των

$$\frac{\partial}{\partial c_{i\kappa}} (A_\mu + A_\kappa) = 0, \text{ ένϋ τό κρίσιμον φορτίον ύβώσεως}$$

$$t_\kappa \text{ θά προκύψη εκ της συνθήκης μηδενισμού της όριζού-}$$

$$\text{σης των συντελεστών των έξισώσεων } \frac{\partial}{\partial c_{i\kappa}} (A_\mu + A_\kappa) = 0.$$

Δεχθώμεν ήδη, ως *πρώτην προσέγγισιν*, $i, \kappa = 1, 2$,
ήτοι την ακόλουθον σειράν δεικτών

$$i\kappa = 11, 12, 21, 22.$$

Τό έργο εκ κάμψεως (276') γίνεται τότε

$$A_\kappa = \sigma_e \cdot \frac{h\pi^2}{8Q^3} \left[c_{11}^2 (1+Q^2)^2 + c_{12}^2 (1+4Q^2)^2 + \right.$$

$$\left. + c_{21}^2 (4+Q^2)^2 + c_{22}^2 (4+4Q^2)^2 \right] \quad (281)$$

τό δε έργο εκ παραμορφώσεως του μέσου επιπέδου (279),
έπειδή ή μόνη περιπίπτωσις καθ' ήν $(m+i)$ και συγχρόνως
 $(\kappa+n) =$ περιττόν είναι εκείνη, όπου $(m+i) = 1+2 = 2+1$
και $(\kappa+n) = 1+2 = 2+1$, θ' αποτελείται εκ τεσσάρων
όρων άντιστοιχούντων εις τέσσαρας ομάδας τιμών $m, i,$
 κ, n του κάτωθι πίνακος

	m	i	κ	n
α)	1	2	1	2
β)	1	2	2	1
γ)	2	1	1	2
δ)	2	1	2	1

Διαφορίσις πρός	C_{11}	C_{22}	C_{12}	C_{21}	
C_{11}	$2(1+Q^2)^2$	$-λ$	—	—	$= 0$
C_{22}	$-λ$	$2(4+4Q^2)^2$	—	—	$= 0$
C_{12}	—	—	$2(1+4Q^2)^2$	$λ$	$= 0$
C_{21}	—	—	$λ$	$2(4+Q^2)^2$	$= 0$

Υπό του κ. Ε. ΚΟΚΚΙΝΟΠΟΥΛΟΥ, Έπιμελητού Ε.Μ.Π.

Ούτω εις την ομάδα τιμών α) ήτοι $m=1, i=2, \kappa=1,$
 $n=2$ άντιστοιχεί ό υπό τά σύμβολα \sum όρος $c_{21} \cdot c_{12} \cdot 2 \cdot 1 \cdot$
 $1 \cdot 2 / (1-4)(1-4) = + c_{21} \cdot c_{12} \cdot 4/9$, εις την β) ομάδα άντι-
στοιχεί ό όρος $c_{22} \cdot c_{11} \cdot 4 / (1-4)(4-1) = - c_{22} \cdot c_{11} \cdot 4/9$, εις την
γ) ομάδα ό όρος $- c_{11} \cdot c_{22} \cdot 4/9$, τέλος εις την δ) ομάδα ό
όρος $+ c_{12} \cdot c_{21} \cdot 4/9$. τό άθροισμα άρα των όρων τούτων γί-
νεται ίσον προς $\frac{8}{9} (c_{12} c_{21} - c_{11} c_{22})$ και τό έργο A_μ

$$A_\mu = \frac{32t}{9} (c_{12} c_{21} - c_{11} c_{22}) \quad (282)$$

Η συνθήκη ύβώσεως (288) λαμβάνει ούτω, κατά *πρώτην*
προσέγγισιν, την διατύπωσιν

$$\frac{32t}{9} (c_{12} c_{21} - c_{11} c_{22}) + \sigma_e \frac{h\pi^2}{8Q^3} \left[c_{11}^2 (1+Q^2)^2 + c_{12}^2 (1+4Q^2)^2 \right.$$

$$\left. + c_{21}^2 (4+Q^2)^2 + c_{22}^2 (4+4Q^2)^2 \right] = \min$$

ή αν θέσωμεν χάριν συντομίας

$$\lambda = \frac{32}{9} \cdot \frac{t}{h} \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_e \pi^2} = \frac{32}{9} \tau \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_e \pi^2} \quad (283)$$

και πολλαπλασιάσωμεν τό άριστερόν μέλος της άνω συν-
θήκης επί $\frac{1}{h} \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_e \pi^2}$, πράγμα που δέν επηρεάζει την συν-
θήκην έλαχίστου

$$\lambda c_{12} c_{21} - \lambda c_{11} c_{22} + c_{11}^2 (1+Q^2)^2 + c_{12}^2 (1+4Q^2)^2 +$$

$$+ c_{21}^2 (4+Q^2)^2 + c_{22}^2 (4+4Q^2)^2 = \min. \quad (284)$$

Εάν τό άριστερόν μέλος της εξ. (284) παραστήσωμεν διά
 $f(c)$, αί συνθήκαι έλαχίστου του έργου $A_\mu + A_\kappa$ άνάγον-
ται εις τās τέσσαρας συνθήκας $\frac{\partial f(c)}{\partial c_{i\kappa}} = 0$, ταύτας δε
άναγράφωμεν κατωτέρω υπό την μορφήν του πίνακος
(285), (285').

Προκύπτουν τά δύο συστήματα όμογενών έξισώσεων
(285) και (285'), έντελώς άνεξάρτητα άλλήλων, αφού τό
πρώτον περιέχει μόνον τās σταθεράς c_{11}, c_{22} , ένϋ τό
δεύτερον μόνον τās σταθεράς c_{12}, c_{21} . Ίνα ταύτα παρέ-
χουν λύσεις $c_{i\kappa} \neq 0$ (άρα και βέλη ύβώσεως $w \neq 0$), δέον
δι' έκαστον των συστημάτων τούτων ή όρίζουσα των συν-
τελεστών των $c_{i\kappa}$ να μηδενίζεται. Έκ του συστήματος
(285) προκύπτει ούτω

$$4(1+Q^2)^2 (4+4Q^2)^2 - \lambda^2 = 0$$

ή

$$\lambda \equiv \lambda_1 = 8(1+Q^2)^2 \quad (286)$$

εκ δε του συστήματος (285')

$$4(1+4Q^2)^2 \cdot (4+Q^2)^2 - \lambda^2 = 0$$

οὕθεν

$$\lambda \equiv \lambda_2 = 2(1+4q^2)(4+q^2). \quad (286')$$

Ἐκ τῶν τιμῶν λ_1 καὶ λ_2 τῶν ἐξ. (286), (286') δύνανται νὰ ὑπολογισθοῦν τῇ βοήθειᾳ τῆς ἐξ. (283) δύο τιμαὶ τῆς κρίσιμου τάσεως ὑβώσεως τ_k , ἐξ ὧν ὡς ἰσχύουσα δέον εὐλόγως γὰ ληφθῆ ἡ μικρότερα, ἀντιστοιχοῦσα εἰς τὴν μικρότερον τῶν δύο τιμῶν λ_1 καὶ λ_2 . Ἄλλ' εἶναι $\lambda_1 = 8+16q^2+8q^4$ καὶ $\lambda_2 = 8+34q^2+8q^4$, ἄρα $\lambda_1 < \lambda_2$. Ἰσχύει δηλαδὴ

$$\lambda \equiv \lambda_1 = \frac{32}{9} \tau_k \cdot \frac{8q^3}{\sigma_e \pi^2} = 8(1+q^2)^2$$

καὶ ἐντεῦθεν

$$\tau_k = \sigma_e \cdot \frac{9\pi^2}{32} \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3} = \sigma_e \cdot \varphi \quad (287)$$

ἐνθα

$$\varphi = \frac{9\pi^2}{32} \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3} = 2,775 \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3}. \quad (288)$$

Διὰ $q=1,1.5,2,3,4,\dots,\infty$ εὐρίσκωμεν ἐκ τῆς ἐξ. (288) ἀντιστοιχῶς $\varphi=11,10, 8,70, 8,67, 10,28, 12,53,\dots,\infty$, μὲ

ἐλάχιστον παραγόμενον διὰ $\frac{d\varphi}{dq} = 0$, ἥτοι $q = \sqrt{3} = 1,732$,

ἴσον πρὸς $2,775 \frac{16}{3\sqrt{3}} = 8,55$. Θὰ εἶναι οὕτω

$$\min \tau_k = 8,55 \sigma_e. \quad (289)$$

Ἡ κατὰ πρώτην προσέγγισιν ἐξίσωσις τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως προσκύπτει ἐκ τῆς ἐξ. (263), μὲ $i, k = 1, 2$

$$w = c_{11} \eta_{\mu_1 x} \eta_{\mu_1 y} + c_{12} \eta_{\mu_1 x} \eta_{\mu_2 y} + c_{21} \eta_{\mu_2 x} \eta_{\mu_1 y} + c_{22} \eta_{\mu_2 x} \eta_{\mu_2 y}$$

$$\delta\text{που } \alpha_1 = \frac{1\pi}{a}, \alpha_2 = \frac{2\pi}{a}, \beta_1 = \frac{1\pi}{b}, \beta_2 = \frac{2\pi}{b} \quad (\beta\lambda. \text{ ἐξ. } 264).$$

Οἱ συντελεσταὶ c δέον νὰ ὑπολογισθοῦν ἐκ τῶν ἐξ. (285), (285') ἐν συνδυασμῷ μὲ τὰς (286), (286'). Ἀλλὰ κατὰ τὴν στιγμήν τῆς ἐνάρξεως τῆς ὑβώσεως εἶναι $\lambda \equiv \lambda_1$, μηδενίζεται δηλαδὴ ἡ ὀριζούσα τῶν συντελεστῶν τοῦ συστήματος (285), ἐνῶ ἡ τοῦ συστήματος (285') παραμένει $\neq 0$, ἀφοῦ $\lambda_2 > \lambda_1$. Δέον ἄρα νὰ θέσωμεν $c_{12} = c_{21} = 0$, ἐνῶ ἐκ τοῦ συστήματος (285) ὁμοῦ μετὰ τῆς ἐξ. (286) λαμβάνομεν $c_{11} = 4c_{22} = c$, ὁπότε ἡ ἐξίσωσις τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως γίνεται

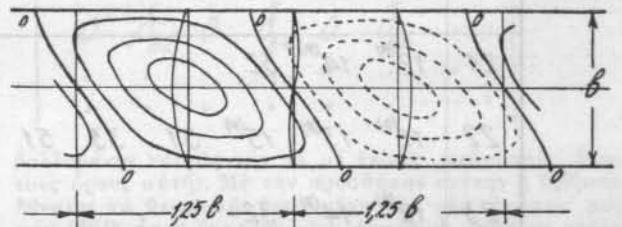
$$w = c \eta_{\mu} \frac{\pi x}{a} \cdot \eta_{\mu} \frac{\pi y}{b} + \frac{c}{4} \eta_{\mu} \frac{2\pi x}{a} \cdot \eta_{\mu} \frac{2\pi y}{b}. \quad (290)$$

Εἶναι φανερόν, ὅτι ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως (290), παρομοιάζεται ὁμοιομορφία κατὰ τὰς διευθύνσεις x καὶ y , δὲν εἶναι δυνατόν νὰ ἀποτελεῖ ἰκανολοιτικὴν προσέγγισιν,

$$\begin{aligned} \frac{1}{h} \cdot \frac{8q^3}{\sigma_e \pi^2} A_k &= \sum_{i,k} c_{ik}^2 (i^2 + q^2 k^2)^2 = \\ &= c_{11}^2 (1+q^2)^2 + c_{12}^2 (1+4q^2)^2 + c_{13}^2 (1+9q^2)^2 + c_{14}^2 (1+16q^2)^2 + c_{15}^2 (1+25q^2)^2 + \\ &+ c_{21}^2 (4+q^2)^2 + c_{22}^2 (4+4q^2)^2 + c_{23}^2 (4+9q^2)^2 + c_{24}^2 (4+16q^2)^2 + \\ &+ c_{31}^2 (9+q^2)^2 + c_{32}^2 (9+4q^2)^2 + c_{33}^2 (9+9q^2)^2 + \\ &+ c_{41}^2 (16+q^2)^2 + c_{42}^2 (16+4q^2)^2 + \\ &+ c_{51}^2 (25+q^2)^2. \end{aligned} \quad (291)$$

ἐνῶ εἰ ὑπὸ τὰ σύμβολα \sum ὄροι $c_{ik} c_{mn} \frac{ikmn}{(m^2-i^2)(k^2-n^2)}$ τῆς ἐκφράσεως (279) τοῦ ἔργου A_m , τότε μόνον εἶναι $\neq 0$, ὅταν $(m+i)$ καὶ συγχρόνως $(k+n)$ = περιττόν. Ὁ ὑπολογισμὸς τῶν ἀριθμῶν $\frac{ikmn}{(m^2-i^2)(k^2-n^2)} = \gamma$ γίνεται εἰς τὸν κάτωθι πίνακα VI. Εἰς τὴν 1ην στήλην τοῦ πίνακος ἀναγράφονται οἱ ἀριθμοὶ ik , εἰς δὲ τὴν 2αν οἱ εἰς ἕκαστον ik ἀντιστοιχοῦντες συνδυασμοὶ mn , οἱ πληροῦντες τὴν συνθήκην $(m+i)$ καὶ $(k+n)$ = περιττόν. Δι' ἀμοιβαίας

γίνων, εἰμὴ μόνον ὁσάκις ὁ λόγος $q = a/b$ δὲν διαφέρει οὐσιωδῶς τῆς μονάδος. Πράγματι, εἰς τετραγωνικὰς ἢ σχεδὸν τετραγωνικὰς πλάκας ἀναμένομεν εὐλόγως νὰ ὑβώθῃ ἡ πλάξ καθ' ὅμοιον τρόπον καθ' ἀμφοτέρας τὰς διευθύνσεις, ἐνῶ διὰ λόγον q αἰσθητῶς διάφορον τῆς μονάδος, αἰσθητῶς θὰ διαφέρει ἡ μορφὴ τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως κατὰ τὴν ἐπιμήκη διεύθυνσιν ἀπὸ ἐκείνην τῆς βραχέως διευθύνσεως. Συμπεραίνομεν, ὅτι ὅλη ἡ κατὰ πρώτην προσέγγισιν γενομένη ἔρευνα, ἐκομένως καὶ ἡ ἐξ. (287) ἢ παρέχουσα τὴν κρίσιμον τάσιν ὑβώσεως, θὰ ἰσχύῃ μὲ σχετικῶς ἰκανοποιητικὴν ἀκρίβειαν μόνον διὰ πλάκας μὲ $q \approx 1$, ἐνῶ διὰ $q \gg 1$ καὶ μάλιστα $q = \infty$ οὐδαμῶς ἀνεκτὴν ἀκρίβειαν παρέχει. Τὸ πρόβλημα ὑβώσεως πλάκος ἀπείρου μήκους ($q = \infty$), στηριζομένης γύρωθεν δι' ἀρθρώσεως ἢ πακτώσεως, ὑποβαλλομένης εἰς ὁμοιομορφον περιμετρικὴν διάτμησιν ὡς εἰς Σχ. 63, ἐμλελειθῆ κατ' αὐστηράν μέθοδον, ἀνάλογον πρὸς τὴν ἐκτεθειαν εἰς τὸ Α' μέρος, ὑπὸ τῶν Southwell καὶ Skan, εἶτα δὲ ὑπὸ τοῦ Seydel (52). Ἐκ τῆς μελέτης ταύτης προέκυψε, διὰ ἀρθρωτὴν στηρίξιν, ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώ-



Σχ. 64

σεως $\tau_k = 5,35 \cdot \sigma_e$, ἐνῶ ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως, εἰκονιζομένη εἰς Σχ. 64 διὰ χωροσταθμικῶν καμπυλῶν, ἀποτελεῖται, κατὰ τὴν ἐπιμήκη διεύθυνσιν, ἀπὸ ἀπείρους ὕβους, μήκους $1,25 \cdot b$ ἕκαστον.

Ἐν ἀντιπαράβολῇ μὲ ἐξ. (267) παρατηροῦμεν, ὅτι ἡ κατὰ πρώτην προσέγγισιν ἐφαρμοσθεῖσα ἐνεργειακὴ μέθοδος ἀστοχεῖ καθ' ὁλοκληρίαν ὁσάκις $q \gg 1$, καθ' ὅσον διὰ $q = \infty$ προκύπτει ἐπίσης $\tau_k = \infty$.

Πρὸς ἐπίτευξιν μειζόνος ἀκρίβειας, δέον εἰς τὰς ἐξ. (263) ἢ (263') τοῦ βέλους ὑβώσεως νὰ ληφθῇ εὐρύτερος συνδυασμὸς τιμῶν i καὶ k . Δεχθῶμεν οὕτω i καὶ k ταυτὰ, ὅστε νὰ εἶναι $i+k \leq 6$, ἥτοι τὸν συνδυασμὸν δεικτῶν (267). Τὸ ἔργον ἐκ κάμψεως A_k , πολλαπλασια-

σμένον ἐπὶ $\frac{1}{h} \cdot \frac{8q^3}{\sigma_e \pi^2}$, λαμβάνει τότε, συμφώνως πρὸς ἐξ. (276'), τὴν διατύπωσιν

ἐναλλαγῆς τῶν ik καὶ mn οἱ ἀριθμοὶ γ παραμένον ἀμετέβλητοι, ἐπειδὴ $\frac{ikmn}{(m^2-i^2)(k^2-n^2)} = \frac{mnik}{(i^2-m^2)(n^2-k^2)}$.

(52) R. V. Southwell a. S. W. Skan: «On the stability under shearing forces of a flat elastic strip». Proceedings of the Royal Society, London, Σερά Α, Τόμος 105, σελ. 585, 1924.
Ἐπίσης Seydel: Ingenieur-Archiv 1933 (Ἐπεξεργασία τῶν ἀποτελεσμάτων τῆς ἀνωτέρω δημοσιεύσεως).
Τὴν ἀνάπτυξιν τῶν ἀνω μελετῶν παραλείπομεν ἐνταῦθα, περιοριζόμενοι εἰς τὴν διατύπωσιν τῶν τελικῶν μόνον ἀποτελεσμάτων αὐτῶν.

ΠΙΝΑΞ VI. ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΥ ΑΡΙΘΜΩΝ γ

2κ	mπ			$\gamma = \frac{2\kappa m\pi}{(m^2-i^2)(\kappa^2-n^2)}$								
11	22	24	42	$-\frac{4}{9}$	$-\frac{8}{45}$	$-\frac{8}{45}$						
12	21	23	41	$+\frac{4}{9}$	$-\frac{12}{15}$	$+\frac{8}{45}$						
13	22	24	42	$+\frac{12}{15}$	$-\frac{24}{21}$	$+\frac{24}{75}$						
14	21	23	41	$+\frac{8}{45}$	$+\frac{24}{21}$	$+\frac{16}{225}$						
15	22	24	42	$+\frac{20}{63}$	$+\frac{40}{27}$	$+\frac{40}{315}$						
21	12 ^(*)	14 ^(*)	32	$+\frac{4}{9}$ ^(*)	$+\frac{8}{45}$ ^(*)	$-\frac{12}{15}$						
22	11 ^(*)	13 ^(*)	15 ^(*)	31	33	51	$-\frac{4}{9}$ ^(*)	$+\frac{12}{15}$ ^(*)	$+\frac{20}{63}$ ^(*)	$+\frac{12}{15}$	$-\frac{36}{25}$	$+\frac{20}{63}$
23	12 ^(*)	14 ^(*)	32				$-\frac{12}{15}$ ^(*)	$+\frac{24}{21}$ ^(*)	$+\frac{36}{25}$			
24	11 ^(*)	13 ^(*)	15 ^(*)	31	33	51	$-\frac{8}{45}$ ^(*)	$-\frac{24}{21}$ ^(*)	$+\frac{40}{27}$ ^(*)	$+\frac{24}{75}$	$+\frac{72}{35}$	$+\frac{40}{315}$
31	22 ^(*)	24 ^(*)	42				$+\frac{12}{15}$ ^(*)	$+\frac{24}{75}$ ^(*)	$-\frac{24}{21}$			
32	21 ^(*)	23 ^(*)	41				$-\frac{12}{15}$ ^(*)	$+\frac{36}{25}$ ^(*)	$+\frac{24}{21}$			
33	22 ^(*)	24 ^(*)	42				$-\frac{36}{25}$ ^(*)	$+\frac{72}{35}$ ^(*)	$+\frac{72}{35}$			
41	12 ^(*)	14 ^(*)	32 ^(*)				$+\frac{8}{45}$ ^(*)	$+\frac{16}{225}$ ^(*)	$+\frac{24}{21}$ ^(*)			
42	11 ^(*)	13 ^(*)	15 ^(*)	31 ^(*)	33 ^(*)	51	$-\frac{8}{45}$ ^(*)	$+\frac{24}{75}$ ^(*)	$+\frac{40}{315}$ ^(*)	$-\frac{24}{21}$ ^(*)	$+\frac{72}{35}$ ^(*)	$+\frac{40}{27}$
51	22 ^(*)	24 ^(*)	42 ^(*)				$+\frac{20}{63}$ ^(*)	$+\frac{40}{315}$ ^(*)	$+\frac{40}{27}$ ^(*)			

Ούτω λ.χ. διά $\kappa=12$ και $m\pi=21$ ο αριθμός $\gamma=+4/9$ είναι ίσος πρὸς τὸν ἀριθμὸν γ διά $\kappa=21$ και $m\pi=12$, διά $\kappa=13$ και $m\pi=22$ ο ἀριθμὸς $\gamma=+12/15$ ἰσοῦται πρὸς τὸν ἀριθμὸν γ διά $\kappa=22$ και $m\pi=13$, κ.ο.κ. Ἐκαστος τῶν ἀριθμῶν γ ἀπαντᾶται ἄρα δις τοῦλάχιστον εἰς τὸν πίνακα, σημειοῦνται δὲ δι' ἀστερίσκων οἱ νέοι ἀριθμοὶ οἱ προκύπτοντες δι' ἀμοιβαίας ἐναλλαγῆς τῶν κ και $m\pi$, ἤτοι οἱ ἡμίσεις τῶν 54 ἀριθμῶν γ τοῦ πίνακος.

Ἐκαστος τῶν ὄρων $c_{\kappa} c_{m\pi} \frac{\kappa m \pi}{(m^2-i^2)(\kappa^2-n^2)}$ τῆς ἐξ.

(279) ἀπαντᾶται, κατὰ τὸν σχηματισμὸν τῶν ἀθροισμάτων, ὡσαύτως δις, τὴν μίαν φορὰν διά τὰς τιμὰς κ , $m\pi$ και γ τοῦ πίνακος (ἀνεῦ ἀστερίσκων), τὴν δευτέραν διά τιμὰς κ , $m\pi^{(*)}$ και $\gamma^{(*)}$ μετ' ἀστερίσκου, ἀντιστοιχοῦσαν εἰς ἐναλλαγὴν τῶν κ και $m\pi$. Ἀρκεῖ ὅθεν νὰ λάβωμεν ὑπ' ὄψιν μόνον τὰς ἀνεῦ ἀστερίσκου τιμὰς τοῦ ἀνω πίνακος και νὰ διπλασιώσωμεν τὸ ἀθροισμα τῶν

ἀντιστοίχων ὄρων. Τὸ ἔργον A_μ πολλαπλασιασμένον ἐπὶ

$$\frac{1}{h} \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_e \pi^2} \quad (\delta\tau\omega\varsigma \text{ και } \tau\omicron \text{ ἔργον ἐκ κάμψεως}), \text{ γίνεται}$$

$$\frac{1}{h} \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_e \pi^2} \cdot 4t \sum \sum \sum \sum c_{\kappa} c_{m\pi} \frac{\kappa m \pi}{(m^2-i^2)(\kappa^2-n^2)} =$$

$$= 32t \frac{Q^3}{\sigma_e \pi^2} \sum \sum \sum \sum \dots \dots$$

ἢ ἂν εἰσαγάγωμεν κατ' ἀνολογίαν πρὸς ἐξ. (283)

$$\lambda = 64t \frac{Q^3}{\sigma_e \pi^2} \quad (292)$$

και σχηματίσωμεν τὸ ἀνάπτυγμα τῶν ἀθροισμάτων τῆ βοηθεῖα τοῦ ἀνωτέρου πίνακος, ἀφοῦ προηγουμένως ἀπλοποιήσωμεν τοὺς ἐπιδεικτικούς ἀπλοποιήσεως ἀριθμοὺς γ :

$$\frac{1}{h} \cdot \frac{8Q^3}{\sigma_c \lambda^2} A_\mu = \lambda \left\{ c_{11} \left(-\frac{4}{9} c_{21} - \frac{8}{45} c_{24} - \frac{8}{45} c_{42} \right) + c_{12} \left(\frac{4}{9} c_{21} - \frac{4}{5} c_{23} + \frac{8}{45} c_{41} \right) + c_{13} \left(\frac{4}{5} c_{22} - \frac{8}{7} c_{24} + \frac{8}{25} c_{42} \right) + c_{14} \left(\frac{8}{45} c_{21} + \frac{8}{7} c_{23} + \frac{16}{225} c_{41} \right) + c_{15} \left(\frac{20}{63} c_{22} + \frac{40}{27} c_{24} + \frac{8}{63} c_{42} \right) + c_{21} \left(-\frac{4}{5} c_{32} \right) + c_{22} \left(\frac{4}{5} c_{31} - \frac{36}{25} c_{33} + \frac{20}{63} c_{51} \right) + c_{23} \left(\frac{36}{25} c_{32} \right) + c_{24} \left(\frac{8}{25} c_{31} + \frac{72}{35} c_{33} + \frac{8}{63} c_{51} \right) + c_{31} \left(-\frac{8}{7} c_{42} \right) + c_{32} \left(\frac{8}{7} c_{41} \right) + c_{33} \left(\frac{72}{35} c_{42} \right) + c_{42} \left(\frac{40}{27} c_{51} \right) \right\} \quad (293)$$

Η συνθήκη ελαχίστου του άθροίσματος $A_\mu + A_\kappa$ ανάγεται εις την συνθήκην ελαχίστου του άθροίσματος των δεξιών μελών των εξ. (291) και (293). Αι μερικά παράγωγοι του άθροίσματος τούτου ως προς c_{ik} , τιθέμεναι ίσαι προς μηδέν, παρέχουν σύστημα 15 ομογενών εξισώσεων, ως αναγράφομεν υπό την μορφήν του πίνακος VII.

Ίνα αι εξισώσεις αύται έχουν λύσιν διάφορον της $c_{ik}=0$, όποτε και μόνον παράγονται βέλη ύψώσεως $w \neq 0$, δεόν ή όριζουσα των συντελεστών των c_{ik} γά μηδενίζεσθαι. Τήν σύνθεσιν της όριζούσης ταύτης παρέχει ό κατωτέρω πίναξ VII. Παρατηρούμεν ότι, κατά την μετάβασιν έν γένει από μιās στήλης ή γραμμής της όριζούσης εις την άμέσως έπομένην ή προηγούμενην της, ό χαρακτηρισμόν τήν στήλην ή τήν γραμμήν αριθμός ik μεταβάλλεται κατά τοιούτον τρόπον, ώστε εάν $(i+k) = \alpha$ ρητιον, εις τās άμέσως γειτονικάς στήλας ή γραμμάς γίνονται $(i+k) = \alpha \pm 1$ περιττόν και τάνάπαλιν. Έξαιρέσιν άπο-

τελούν αι γειτονikai στήλαι και γραμμαι με δείκτας 24 και 31 ως και 42 και 51, όπου κατά την μετάβασιν από τής μιās στήλης ή γραμμής εις την άλλην παραμένει $(i+k) = \alpha$ ρητιον. Προς άρσιν της άνομοιομορφίας ταύτης άρκεί νά φαντασθώμεν μεταξύ των στήλων και γραμμών 24,31 παρεμβalλομένην τήν 25 με μηδενικούς όρους, έπίσης μεταξύ των στήλων και γραμμών 42 και 51 παρεμ-

δ_{11}	0	δ_{13}	0	δ_{15}	0	...
0	δ_{22}	0	δ_{24}	0	δ_{26}	...
δ_{31}	0	δ_{33}	0	δ_{35}	0	...
0	δ_{42}	0	δ_{44}	0	δ_{46}	...
δ_{51}	0	δ_{53}	0	δ_{55}	0	...
0	δ_{62}	0	δ_{64}	0	δ_{66}	...
...

βαλλομένην νοερώς τήν 43 με έπίσης μηδενικούς όλους τους όρους αυτής. Με την προσθήκην ταύτην ή όριζουσα δύναται νά θεωρηθῆ ύπαγομένη εις την γενικήν μορφήν (294), όπου έκαστον 2ον στοιχείον έκάστης στήλης και έκάστης γραμμής είναι ίσον προς μηδέν. Έκ των ιδιοτήτων των όριζουσών γνωρίζομεν όμως, ότι ή όριζουσα της μορφής (294) δύναται νά αναλυθῆ εις γινόμενον δύο όριζουσών (294'), ή όριζουσα άρα των συντελεστών των εξισώσεων $\frac{\partial}{\partial c_{ik}} (A_\mu + A_\kappa) = 0$ αναλύεται και αύτη εις γινόμενον δύο όριζουσών, εξ ών ή μία πε-

VII

ΠΙΝΑΞ ΕΞΙΣΩΣΕΩΝ $\frac{\partial}{\partial c_{ik}} (A_\mu + A_\kappa) = 0$

Διαφορισμός προς	c_{11}	c_{12}	c_{13}	c_{14}	c_{15}	c_{21}	c_{22}	c_{23}	c_{24}	c_{31}	c_{32}	c_{33}	c_{41}	c_{42}	c_{51}	
c_{11}	$2(1+\rho^2)^2$	$-\frac{4\lambda}{9}$.	$-\frac{8\lambda}{45}$	$-\frac{8\lambda}{45}$.	= 0
c_{12}	.	$2(1+4\rho^2)^2$.	.	.	$+\frac{4\lambda}{9}$.	$-\frac{4\lambda}{5}$	$+\frac{8\lambda}{45}$.	.	= 0
c_{13}	.	.	$2(1+9\rho^2)^2$.	.	.	$+\frac{4\lambda}{5}$.	$-\frac{8\lambda}{7}$	$+\frac{8\lambda}{25}$.	= 0
c_{14}	.	.	.	$2(1+16\rho^2)^2$.	$+\frac{8\lambda}{45}$.	$+\frac{8\lambda}{7}$	$+\frac{16\lambda}{225}$.	.	= 0
c_{15}	$2(1+25\rho^2)^2$.	$+\frac{20\lambda}{63}$.	$+\frac{40\lambda}{27}$	$+\frac{8\lambda}{63}$.	= 0
c_{21}	.	$+\frac{4\lambda}{9}$.	$+\frac{8\lambda}{45}$.	$2(4+\rho^2)^2$	$-\frac{4\lambda}{5}$	= 0
c_{22}	$-\frac{4\lambda}{9}$.	$+\frac{4\lambda}{5}$.	$+\frac{20\lambda}{63}$.	$2(4+4\rho^2)^2$.	$+\frac{4\lambda}{5}$.	.	$-\frac{36\lambda}{25}$.	.	$+\frac{20\lambda}{63}$	= 0
c_{23}	.	$-\frac{4\lambda}{5}$.	$+\frac{8\lambda}{7}$.	.	.	$2(4+9\rho^2)^2$.	.	$+\frac{36\lambda}{25}$	= 0
c_{24}	$-\frac{8\lambda}{45}$.	$-\frac{8\lambda}{7}$.	$+\frac{40\lambda}{27}$.	.	.	$2(4+16\rho^2)^2$	$+\frac{8\lambda}{25}$.	$+\frac{72\lambda}{35}$.	.	$+\frac{8\lambda}{63}$	= 0
c_{31}	$+\frac{4\lambda}{5}$.	$+\frac{8\lambda}{25}$	$2(9+\rho^2)^2$.	.	.	$-\frac{8\lambda}{7}$.	= 0
c_{32}	$-\frac{4\lambda}{5}$.	$+\frac{36\lambda}{25}$.	.	$2(9+4\rho^2)^2$.	$+\frac{8\lambda}{7}$.	.	= 0
c_{33}	$-\frac{36\lambda}{25}$.	$+\frac{72\lambda}{35}$.	.	$2(9+9\rho^2)^2$.	$+\frac{72\lambda}{35}$.	= 0
c_{41}	.	$+\frac{8\lambda}{45}$.	$+\frac{16\lambda}{225}$	$+\frac{8\lambda}{7}$.	$2(16+\rho^2)^2$.	.	= 0
c_{42}	$-\frac{8\lambda}{45}$.	$+\frac{8\lambda}{25}$.	$+\frac{8\lambda}{63}$.	.	.	$-\frac{8\lambda}{7}$.	$+\frac{72\lambda}{35}$.	$2(16+4\rho^2)^2$	$+\frac{40\lambda}{27}$.	= 0
c_{51}	$+\frac{20\lambda}{63}$.	$+\frac{8\lambda}{63}$	$+\frac{40\lambda}{27}$	$2(25+\rho^2)^2$	= 0

ριέχει στοιχεία με δείκτας $(i+k) = \text{άρτιον}$, ή δευτέρα στοιχεία με $(i+k) = \text{περιττόν}$. Ἐκάστη τῶν μερικῶν τούτων ὀριζουσῶν δύναται νά μηδενίζεται κεχωρισμένως, προκύπτουν δ' ἐντεῦθεν δύο ἐξισώσεις πρὸς ὑπολογισμῶν

κτας $ik = ki$. Αὐξανόμενου τοῦ a ἐν σχέσει πρὸς b , δηλαδὴ ἀπομακρυνόμενης τῆς πλακὸς ἀπὸ τοῦ τετραγώνου σχήματος, ἀπομακρύνεται καὶ ἡ ἐπιφάνεια ὑβώσεως ἀπὸ τῆς συμμετρίας, αὐξάνει ἢ βαρύνει τὸ τυχόντος προσ-

$$\begin{vmatrix} \delta_{11} & \delta_{13} & \delta_{15} & \dots \\ \delta_{31} & \delta_{33} & \delta_{35} & \dots \\ \delta_{51} & \delta_{53} & \delta_{55} & \dots \\ \vdots & \vdots & \vdots & \ddots \end{vmatrix} \times \begin{vmatrix} \delta_{22} & \delta_{24} & \delta_{26} & \dots \\ \delta_{42} & \delta_{44} & \delta_{46} & \dots \\ \delta_{62} & \delta_{64} & \delta_{66} & \dots \\ \vdots & \vdots & \vdots & \ddots \end{vmatrix} \quad (294')$$

τοῦ λ καὶ ἐπομένως τῆς κρίσιμου τάσεως ὑβώσεως τ_k (πρὸβλ. ἐξ. 292), ἐξ ὧν ὡς ἰσχύουσα δέον νά ληφθῆ ἡ ἐκείνη ἣτις παρέχει μικροτέραν τιμὴν λ , ἄρα καὶ μικροτέραν τιμὴν τῆς κρίσιμου τάσεως τ_k . Ὁ Timoshenko εὔρεν, ὅτι ἰσχύει ἡ ὀρίζουσα με δεικτας $(i+k) = \text{άρτιον}$, ὁ δὲ Seydel, εἰς τὴν ἐν ὑποσημειώσει (52) μνημονευομένην ἐργασίαν του, ἐξηκρίβωσεν ὅτι, αὐξανόμενου τοῦ λόγου $q = a/b$ ἀπὸ τῆς τιμῆς 1 καὶ ἄνω, αἱ δύο ὀρίζουσαι παρέχουν ἐκ περιτροπῆς τὴν μικροτέραν τιμὴν τ_k . Πάντως διὰ $q=1$ ἔως 2,5 ἰσχύει ἡ ὀρίζουσα με $(i+k) = \text{άρτιον}$, διὰ μεγαλύτερας δὲ τιμᾶς τοῦ λόγου q αἱ ἐκ τῶν δύο ὀριζουσῶν προκύπτουσαι διαφοραὶ τῶν τάσεων τ καθίστανται ἀνεπαίσθητοι.

Κατὰ ταῦτα διατυποῦμεν τὴν συνθήκην ὑβώσεως μηδενίζοντας τὴν μερικὴν ὀρίζουσαν με $(i+k) = \text{άρτιον}$ περιέχουσαν θ στήλας καὶ γραμμᾶς, ὑπὸ τὴν μορφήν (295),

θετέου με ἀνομοίους δεικτας.

Ἐξ ἄλλου μεγάλαι τιμαὶ τῶν δεικτῶν i, k σημαίνουν ἠϋξημένον πλῆθος ὑβῶν, ἠλαττωμένον ὅμως εὐρος αὐτῶν, καθ' ὅσον δι' αὔξησιν τῶν i, k αὐξάνει ταχέως ὁ εἰς τὴν ἐξ. (276') τοῦ ἔργου ἐκ κάμψεως A_k εἰσερχόμενος ἀριθμὸς $(i^2+k^2q^2)^2$, αὐξάνει δ' ἐπίσης—ἐφ' ὅσον $i > m$ καὶ $k > n$ —ὁ ἀριθμὸς $\gamma = \frac{ikmn}{(m^2-i^2)(k^2-n^2)}$ (53), ὃν ἀπαντῶ-

μεν ὑπὸ τὰ σύμβολα Σ τῆς ἐξ. (279) τοῦ ἔργου A_μ . Διὰ νὰ συμβιβάζωνται ὁμοῦ αἱ τοιαῦτα αὐξήσεις με τὴν συνθήκην ἐλαγίστου τοῦ ἔργου $A_\mu + A_k$, δέον δι' ἠϋξημένα i, k τὸ εὐρος ὑβώσεως c_{ik} νά ἐλαττοῦται ἔτι ταχύτερον, ἢ ὅσον αὐξάνουν οἱ ἀριθμοὶ $(i^2+k^2q^2)^2$ καὶ γ . Ἐὰν a παριστᾷ πάντοτε τὴν ἐπιμηκειάν τῶν

	11	13	15	22	24	31	33	42	51	
11	$2(1+p^2)^2$.	.	$-4\lambda/9$	$-8\lambda/45$.	.	$-8\lambda/45$.	
13	.	$2(1+9p^2)^2$.	$+4\lambda/5$	$-8\lambda/7$.	.	$+8\lambda/25$.	
15	.	.	$2(1+25p^2)^2$	$+20\lambda/63$	$+40\lambda/27$.	.	$+8\lambda/63$.	
22	$-4\lambda/9$	$+4\lambda/5$	$+20\lambda/63$	$2(4+4p^2)^2$.	$+4\lambda/5$	$-36\lambda/25$.	$+20\lambda/63$	
24	$-8\lambda/45$	$-8\lambda/7$	$+40\lambda/27$.	$2(4+16p^2)^2$	$+8\lambda/25$	$+72\lambda/35$.	$+8\lambda/63$	$= 0$ (295)
31	.	.	.	$+4\lambda/5$	$+8\lambda/25$	$2(9+p^2)^2$.	$-8\lambda/7$.	
33	.	.	.	$-36\lambda/25$	$+72\lambda/35$.	$2(9+9p^2)^2$	$+72\lambda/35$.	
42	$-8\lambda/45$	$+8\lambda/25$	$+8\lambda/63$.	.	$-8\lambda/7$	$+72\lambda/35$	$2(16+4p^2)^2$	$+ \frac{40\lambda}{27}$	
51	.	.	.	$+20\lambda/63$	$+8\lambda/63$.	.	$+40\lambda/27$	$2(25+p^2)^2$	

Τῆς ὀριζούσης ταύτης ὁ ὑπολογισμὸς εἶναι λίαν ἐπιπονος. Ἀπολοπιεῖται ὁμοῦ σημαντικῶς χάρις εἰς τὰς ἀκολουθούσας παρατηρήσεις, χωρὶς ἢ ἀυστηρότης τῆς λύσεως νά ἐπιρρασθῆ σοβαρῶς.

Οἱ δεικταὶ i, k ἐν τῷ ὄρω c_{ik} ἡμαῖ x, η, μ, ν γ τῆς ἐξ. (268) τοῦ βέλους ὑβώσεως παριστοῦν, ὡς γνωστόν, τὸ πλῆθος τῶν ἡμιτονοειδῶν ὑβῶν κατὰ τὰς διευθύνσεις x καὶ y , ἐνῶ c_{ik} εἶναι τὸ εὐρος τῶν ὑβῶν. Ἐὰν $a=b$, ἥτοι ἡ πλάξ εἶναι τετράγωνος, ἢ ὑβῶσις δέον, λόγω τῆς συμμετρίας, νά διήκῃ συμμετρικῶς ὡς πρὸς τὰς διαγωνίους τοῦ τετραγώνου, τὸν τόνον δὲ τῆς συμμετρίας παρέχουν κατὰ κύριον λόγον οἱ προσθετέου με δεικτας ii , κατὰ ἡσσονα δὲ λόγον τὰ ξενῆγη τῶν προσθετέων με δει-

δύο πλευρῶν τῆς ὀρθογωνικῆς πλακὸς, αὔξησις τοῦ ἀριθμοῦ τῶν ὑβῶν κατὰ τὴν ἐπιμήκη διάστασιν a ἔχει σοβαρωτέραν ἐπιρροὴν ἐπὶ τῆς μορφῆς τῆς ἐπιφανείας ὑβώσεως, ἢ αὔξησις τοῦ ἀριθμοῦ τῶν ὑβῶν κατὰ τὴν μικροτέραν διάστασιν b . Ὑπὸ τοὺς ὄρους τούτους ἐπιτρέπεται, εἰς τὴν ὀρίζουσαν (295), νά διαγράψωμεν τὰ στοιχεία τῆς ὑπὸ δεικτας $ik=15$ στήλας καὶ γραμμῆς, ἐπειδὴ οἱ δεικταὶ οὗτοι ἀναφέρονται εἰς σχηματισμὸν

(53) Εὐκόλως προκύπτει διὰ $k > n$ καὶ $i > m$, ἐπίσης $\frac{\partial \gamma}{\partial i} > 0$

καὶ $\frac{\partial \gamma}{\partial k} > 0$, ἄρα $d\gamma = \frac{\partial \gamma}{\partial i} di + \frac{\partial \gamma}{\partial k} dk > 0$.

ένος ύβου κατά την επιμήκη διεύθυνσιν α και β ύβων κατά την βραχέα διεύθυνσιν β. Θά είναι δε το εύρος των β ύβων της διεύθυνσεως β πολύ μικρόν (συμφώνως προς τ' άνωτέρω), πολύ μικρόν άρα και τ' ίσον προς αυτό εύρος του μοναδικού ύβου της διεύθυνσεως α. Προχωρώντες εν περαιτέρω βήμα *δυνάμεθα κατ' επέκτασιν να παραλείψωμεν και τα στοιχεία της γραμμής και της στήλης* $ik=24$. Τέλος είναι άνεκτόν, έφ' όσον ή πλάξ δέν είναι ιδιαίτέρως επιμήκης, *να διαγράφωμεν εν τή όριζούση (295) την στήλην και γραμμην* $ik=51$, επειδή εις τας συνήθεις περιπτώσεις της πράξεως, όπου $q=1$ έως 2 περίπου, ο σχηματισμός β ύβων κατά την έπιμήκη διεύθυνσιν α συνεπάγεται και πάλιν άσήμαντον εύρος των ύβων, ελάχιστα επηρεαζομένης ως εκ τούτου της μορφής της επιφανείας ύβώσεως.

Διαγραφομένων ούτω εν τή όριζούση (295) των στηλών και γραμμών 15, 24, 51 άπομένει όριζούσα με 6 στήλας και γραμμάς. Παραλειπομένης δε άκόμη και της στήλης και της γραμμής 42—ώς είναι επιτρεπτόν όσάκις $q=1$ —ή συνθήκη (295) άπλοποιείται εις την (295').

$$\begin{vmatrix} 11 & 13 & 22 & 31 & 33 \\ 11 & 2(1+\rho^2)^2 & \cdot & -\frac{4\lambda}{9} & \cdot & \cdot \\ 13 & \cdot & 2(1+9\rho^2)^2 + \frac{4\lambda}{5} & \cdot & \cdot & \cdot \\ 22 & -\frac{4\lambda}{9} & +\frac{4\lambda}{5} & 2(4+4\rho^2)^2 + \frac{4\lambda}{5} & -\frac{36\lambda}{25} & \cdot \\ 31 & \cdot & \cdot & +\frac{4\lambda}{5} & 2(9+\rho^2)^2 & \cdot \\ 33 & \cdot & \cdot & -\frac{36\lambda}{25} & \cdot & 2(9+9\rho^2)^2 \end{vmatrix} = 0. \quad (295')$$

Αναπτύσσοντες την όριζούσαν του άριστερου μέλους λαμβάνομεν κατόπιν άπλου ύπολογισμού

$$4(1+q^2)^2 = \lambda^2 \left\{ \frac{1}{25(9+q^2)^2} + \frac{1}{625(1+q^2)^2} + \frac{1}{25(1+9q^2)^2} + \frac{1}{81(1+q^2)^2} \right\}$$

ή αν πολλαπλασιάσωμεν άμφότερα τα μέλη επί $81(1+q^2)^2$

$$18(1+q^2)^2 = \lambda \sqrt{1 + \frac{81}{625} + \frac{81}{25} \frac{(1+q^2)^2}{(9+q^2)^2} + \frac{81}{25} \frac{(1+q^2)^2}{(1+9q^2)^2}} \quad (296)$$

έντεϋθεν δε τή βοηθεία της έξ. (292) την κρίσιμον τάσιν ύβώσεως

$$\tau_k = \sigma_e \cdot \frac{9\pi^2}{32} \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3} \cdot \frac{1}{\sqrt{\dots\dots\dots}} = \sigma_e \cdot \varphi \quad (297)$$

ένθα

$$\varphi = \frac{9\pi^2}{32} \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3} \cdot \frac{1}{\sqrt{\dots\dots\dots}} = 2,775 \cdot \frac{(1+q^2)^2}{q^3} \cdot \frac{1}{\sqrt{\dots\dots\dots}} \quad (298)$$

Συγκρίνοντες με τας έξ. (288) της πρώτης προσεγγίσεως παρατηρούμεν, ότι ή άκριβεστέρα τιμή της κρίσιμου τάσεως τ_k προκύπτει εκ της τιμής τ_k της πρώτης προσεγγίσεως δια πολλαπλασιασμού ταύτης επί $\frac{1}{\sqrt{\dots\dots\dots}}$.

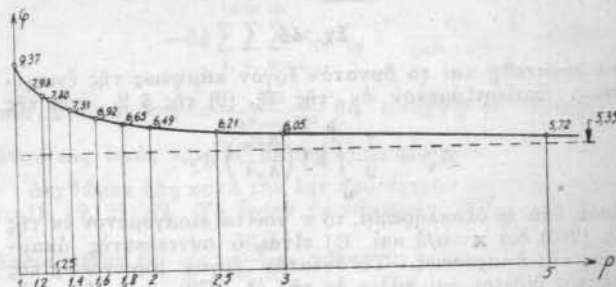
Διά $q=1, 1.2, 1.4, 1.6, 1.8, 2, 3, \dots, \infty$ εύρισκομεν εκ της έξ. (298) $\varphi = 9,46, 8,10, 7,40, 7,01, 6,82, 6,75, 7,00, \dots, \infty$ και έντεϋθεν τιμάς τ_k ούσιωδώς μικροτέρας των της πρώτης προσεγγίσεως (πρβλ. σελ. 154). Μόνον διά $q=1$ ή διαφορά είναι σχετικώς μικρά, ίση προς 17 % περίπου. Διά τιμάς $q>2$ ή έξ. (298) παρέχει

και πάλιν λίαν άνακριβείς τιμάς φ και τ_k , μάλιστα δε διά $q=\infty$, όποτε κατά την άυστηράν λύσιν των Southwell-Skan είναι $\tau_k = 5,35\sigma_e$, ένϋ εκ της έξ. (298) προκύπτει $\tau_k = \infty$. Οφείλεται τούτο εις τας γενομένας άπλοποιήσεις της όριζούσης (295) και έν γένει εις τόν περιορισμόν των δεικτών i, k εις χαμηλά όρια, πράγμα μη επιτρεπτόν όταν q γίνεται πολύ μεγαλείτερον της μονάδος.

Διά τετράγωνον πλάκα ($q=1$) ο Seydel εύρε με μεγάλην άκριβειαν $\varphi=9,37$. Έξ άλλου ο Timoshenko, χρησιμοποιήσας την έξάστηλον όριζούσαν, (ήτοι την 295 με διαγεγραμμένας τας στήλας και γραμμάς 15, 24, 51), υπελόγησε διά $q=2$ και $q=3$ αντίστοίχως $\varphi=6,59$ και 6,15. Τέλος ο Hartmann, χρησιμοποιήσας αύτουσίαν την έννεάστηλον όριζούσαν (295), εύρε διά $q=3$: $\varphi=6,05$. 'Υπό τού τελευταίου τούτου έδόθη επίσης, έν τϋ έν ύποσημειώσει (51) άναφερομένην συγγράμματι, ή τελική μορφή της καμπύλης φ , έκπεφρασμένης συναρτήσει του λόγου q , ήν άναπαριστώμεν εις Σχ. 65. 'Η καμπύλη αύτη δέον να θεωρηθή άρκούντως άκριβής, παρέχει δε την τελικήν

λύσιν του προβλήματος της ύβώσεως όρθογωνικής πλακόσ, άρθρωτώς στηριζομένης, ύποβαλλομένης εις περιμετρικήν διάτμησιν.

Αί έξ. (297), (298) και τ' διάγραμμα του Σχ. 65 δύνανται να χρησιμοποιηθοϋν επίσης όσάκις $q=\alpha/b < 1$. Ούτω λ. χ. διά $\alpha/b=0,5$, θά είναι $\tau_k = 6,49 \sigma_e$, ένθα $\sigma'_e = N\pi^2/a^2h = \sigma_e \frac{1}{q^2} = 4\sigma_e$. Εύρίσκομεν ούτω $\tau_k = 25,96 \sigma_e$.

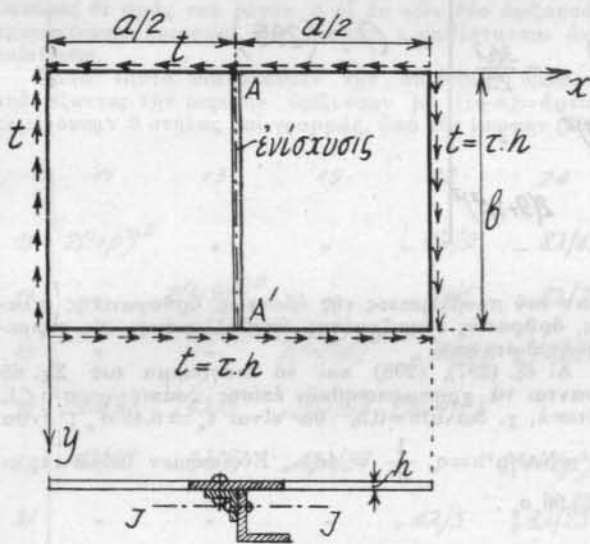


Σχ. 65

'Εάν εις την πλάκα άπέριου μήκους του Σχ. 64 τοποθετηθοϋν άκαμπτοι ένισχύσεις άνα άποστάσεις 1,25b, ίσας προς τ' μήκος των ύβων, ή πλάξ χωρίζεται εις άθροισμα πολλών πλακών πεπερασμένου μήκους, με λόγον πλευρών $q=1,25$. Έκ του διαγράμματος του Σχ. 65 εύρισκομεν διά $q=1,25$ τ' αντίστοιχον $\varphi=7,80$ και έπομένως $\tau_k = 7,80 \sigma_e$, ένϋ διά την πλάκα άπέριου μήκους είναι $\tau_k = 5,35 \sigma_e$. 'Ο κίνδυνος ύβώσεως, παρ' όλην την πυκνήν διάταξιν ένισχύσεων, έλαττοϋται άρα μόνον κατά

46%. Αποτελεσματικότερα είναι η διάταξι των ενισχύσεων ανά αποστάσεις b , όποτε $\rho=1$ και $\tau_k=9,37\sigma_e$, έτι δέ μάλλον αποτελεσματική ή μείωσις της απόστασιως των ενισχύσεων εις $b/2$, ότε $\rho=0,5$ και $\tau_k=25,96\sigma_e$, πενταπλασιαζομένης σχεδόν τότε της έναντι ύβώσεως άσφαλείας. Ούχ ήττον ή τόσον πυκνή διάταξι ενισχύσεων είναι κατ' άρχήν άνοικονομική, τόση μάλλον, όση αι ενισχύσεις δέον να ώσι τελείως άκαμπτοι, άποκλειομένης τυχόν έκαφυγής των κατά την ύβωσιν της πλακός.

Όσάκις ή άκαμψία των ενισχύσεων δέν είναι άπολύτως έξησφαλισμένη, είναι ένδεχόμενον, κατά την προσέγγισιν προς την κρίσιμον τιμήν τ_k ή την ύιέρβασιν αυτής, να επέλθη ύβωσις της πλακός, παρασυρομένης εις λυγισμόν και της ενισχύσεως. Ούτω λ. χ. διά πλάκα όρθογωνικήν $a \times b$, ένθα $a \gg b$, έφωδιασμένη με ενισχύσιν διήκουσαν παραλλήλως προς τας πλευράς b εις τό μέσον της πλακός (Σχ. 66), τίθεται τό πρόβλημα ύπολογισμού της άπαιτουμένης ροπής άδρανείας $J_{\text{αν}}$ της ενισχύσεως, όταν ή διατμητική δύναμις t φθάνη την κρίσιμον τιμήν τ_k . Η στήριξις της πλακός λογίζεται άρθρωτή κατά την περιμετρον $x=0$, a και $y=0$, b . Τό πρόβλημα τούτο έμελετήθη ύπό του Timoshenko («Eisenbau» 1921) τή βοηθεία της ενεργειακής μεθόδου, άφεταιρίας γενομένης από της γενικής μορφής (263) της έξισώσεως της επιφανείας ύβώσεως. Εις τό δυνατόν έργον εκ κάμψεως της πλακός, διδόμενον ύπό της έξ. (276'), δέον έν προκειμένω



Σχ. 66

νά προστεθ ή και τό δυνατόν έργον κάμψεως της ενισχύσεως, ύπολογιζόμενον εκ της έξ. (9) της § 2, ήτοι της

$$A_k = \frac{1}{2} \int_0^b EJ \left(\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)^2 dy$$

όπου, ύπό τό όλοκλήρωμα, τό w νοείται εισαγόμενον εκ της έξ. (263) διά $x=a/2$ και EJ είναι ό συντελεστής άκαμψίας της ενισχύσεως. Τό δυνατόν έργον μκύνσεως της πλακός δίδεται και πάλιν εκ της έξ. (279), ένφω διά την ενισχύσιν είναι $A_\mu = 0$, άφοϋ δέν ενεργεί κατά τόν άξονα της ενισχύσεως θλίβουσα δύναμις. Κατά τά λοιπά ό ύπολογισμός άκολουθει την αυτήν πορείαν ώς και εις την περίπτωση της μη ενισχυμένης πλακός. Λομβάνοντες χάριν ίκανοποιητικώτερας προσεγγίσεως $i_k=1,2,3$, ήτοι

$$i_k=11, 12, 13, 21, 22, 23, 31, 32, 33$$

και θέτοντες τελικώς $t=\tau_k = \sigma_e \cdot \rho \cdot h$, ώς ύπελογίσθη αυτή διά την μη ενισχυμένην πλάκα, εύρισκομεν κατά Timoshenko

$$(EJ)_{\text{αν}} = \gamma \alpha N \quad (299)$$

ένθα γ αριθμός, έξαρτώμενος εκ του λόγου $\rho=a/b$. Διά $\rho=1, 1,28, 1,5, 2$, όποτε οι συντελεσταί φ δύνανται να ληφθούν εκ του διαγράμματος του Σχ. 65, ό Timoshenko δίδει άντιστοίχως τας τιμάς $\gamma=15, 6,3, 2,9, 0,83$.

Κατά τόν ύπολογισμόν της ροπής άδρανείας J της ενισχύσεως, ένδεικνυται να ληφθ ή ύπ' όσην και ώρισόμενον συνεγαζόμενον πλάτος της πλακός, ώς και τά γωνιακά συνδέσεως της ενισχύσεως επί της πλακός (πρβλ. Σχ. 66). Έπανερχόμενοι εις έξ. (297) παρατηρούμεν, ότι αυτή ισχύει τότε μόνον, όταν τ_k παραμένη μικρότερον του όρου ροπής τ_s εις διάτμησιν, ήτοι έφ' όσον παραμένομεν έντός της ελαστικής περιοχής. Διά χάλυβα St. 37 είναι $\tau_s=1385 \text{ kg/cm}^2$ (54) και συμφώνως προς έξ. (91)

$$\sigma_e = 1898 \left(\frac{h}{b} \right)^2 (t/\text{cm}^2), \text{ όποτε εκ της έξ. (297) εύρισκομεν}$$

$$1898 \left(\frac{h}{b} \right)^2 \varphi \leq 1,385$$

ή

$$\frac{b}{h} \geq 37 \sqrt{\varphi}. \quad (300)$$

Διά $\rho=1, 2, 3, \dots, \infty$ εύρισκομεν άντιστοίχως εκ του διαγράμματος του Σχ. 65, $\sqrt{\varphi}=3,06, 2,55, 2,46, \dots, 2,315$ και έπομένως ώς ισχύουσιν την ελαστικήν περιοχήν, όταν $b/h \geq 113, 95, 91, \dots, 86$.

Δυνάμεθα και ένταϋθα, ώς εις την § 8, να θεωρήσωμεν ύποκατάστατον ράβδον χαλυβδίνην, με κίνδυνον λυγισμού ίσον προς τόν κίνδυνον ύβώσεως της πλακός. Έάν λ παριστ ή λυγηρότητα της ύποκαταστάτου ράβδου (55), οι κίνδυνοι λυγισμού και ύβώσεως θά είναι, συμφώνως προς έξ. (95) και (297), ίσοι όταν

$$1898 \left(\frac{h}{b} \right)^2 \varphi = \frac{\pi^2 E}{\lambda^2} \cdot \frac{1,385}{2,078}$$

έντεϋθεν δέ ύπολογιζόμεν την λυγηρότητα της ύποκαταστάτου ράβδου

$$\lambda = \frac{2,70}{\sqrt{\varphi}} \cdot \frac{b}{h}. \quad (301)$$

Κατά ταϋτα, ό ύπολογισμός έναντι ύβώσεως του χαλυβδίνου ελάσματος άνάγεται εις τόν ύπολογισμόν έναντι λυγισμού χαλυβδίνης ράβδου με λυγηρότητα

$$\lambda = \frac{2,70}{\sqrt{\varphi}} \cdot \frac{b}{h}. \text{ Διά } \lambda \geq 100 \text{ θά είναι επίσης}$$

$$\frac{b}{h} \geq \frac{100}{2,70} \sqrt{\varphi} = 37 \sqrt{\varphi},$$

θά ισχύη άρα ή ελαστική περιοχή και δύνανται να εφαρμοσθούν αυτοίσοι οι τύποι και πίνακες ύπολογισμού εις λυγισμόν των χαλυβδίνων ράβδων. Κατ' επέκτασιν θά είναι δυνατόν να χρησιμοποιηθ ή ύποκατάστατος ράβδος με $\lambda = \frac{2,70}{\sqrt{\varphi}} \cdot \frac{b}{h}$ και όσάκις $\lambda < 100$ ή

$$\frac{b}{h} < 37 \sqrt{\varphi}, \text{ ήτοι όταν εύρισκόμεθα εις την πλαστικήν}$$

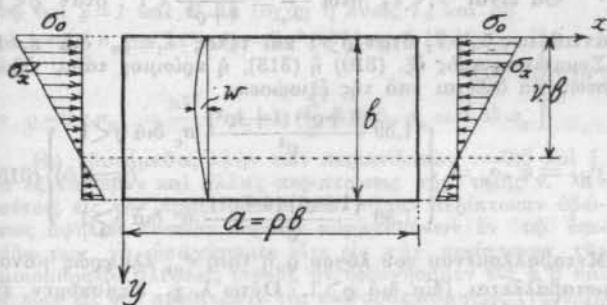
περιοχήν, όποτε θά άνατρέξωμεν και πάλιν εις τούς γνωστούς πίνακες ύπολογισμού εις λυγισμόν έν τη πλαστική περιοχή. Δέον όμως να τονισθ ή, ότι ή επέκτασις αυτή τυγχάνει αυθαίρετος, χρήζουσα πειραματικού ή θεωρητικού ελέγχου άναγομένου εις την διερεύνησιν του προβλήματος της ύβώσεως έν τη πλαστική περιοχή.

§ 16. "Υβωσις όρθογωνικής πλακός ύποβαλλομένης εις όρθάς καμπτικές τάσεις έν τω επιπέδω αυτής. Έξετάσωμεν, ώς τελευταίαν περίπτωσην εφαρμογής της

(54) Συμφώνως προς την θεωρίαν επιπονήσεως των Huber-von Mises-Hencky (όπόθεσις περί του έργου ίσοόγκου μεταβολής μορφής), ήτις καλλίτερον πάσης άλλης άρμόζει διά μεταλλικά όλικά, τό όριον διαρροής εις διάτμησιν τ_s δίδεται συναρτησει του όριου διαρροής εις άξονικήν επιπόνησιν σ_s , ύπό της σχέσεως: $\tau_s = 0,577 \sigma_s$ και διά $\sigma_s = 2400 \text{ kg/cm}^2$, $\tau_s = 1385 \text{ kg/cm}^2$. Βλ. σχετικώς Ν. Κιτσικι η, Στατική Γ, 1938, § 93, τύπος 232, σελ. 234.

(55) Η λυγηρότης λ δέν πρέπει να συγγέται ένταϋθα με τόν αριθμόν λ της έξ. (292).

ενεργειακής μεθόδου, το πρόβλημα της ύψωσης ορθογωνικής πλακός $a \times b$, υποβαλλομένης εις ορθάς τάσεις κάμψως σ_x , ενεργούσας εν τῷ μέσῳ ἐπιπέδῳ τῆς πλακός (Σχ. 67). Ἡ κατανομή τῶν ορθῶν καμπτικῶν τάσεων εἶναι γραμμική, ἡ δὲ τιμὴ αὐτῶν, ἀνεξάρητος τῆς τετμη-



Σχ. 67

μένης x , σταθερὰ κατὰ τὴν διεύθυνσιν τοῦ μήκους a τῆς πλακός. Εἰς πᾶν σημεῖον τῆς πλακός θὰ εἶναι $\alpha_{xy} = \alpha_{yx} = 0$ καὶ

$$n_x = -\sigma_x h = -\sigma_0 h \left(1 - \frac{y}{\nu b}\right) \quad (302)$$

ἐνθα σ_0 ἡ μεγίστη τάσις θλίψεως, παραγομένη κατὰ μῆκος τῆς πλευρᾶς $y=0$, καὶ νb ἡ ἀπόστασις τῆς οὐδετέρας γραμμῆς ἀπὸ τοῦ ἄξονος x .

Ὑποθέσωμεν, ὅτι ἡ ἔδρασις τῆς πλακός εἶναι καθ' ὅλην τὴν περίμετρον ἀρθρωτὴ (56). Τὸ πρόβλημα ἀπαντᾶται πολὺ συχνὰ εἰς τὴν πράξιν (γεφυροποιίαν) κατὰ τὴν διερεύνησιν τῆς εὐσταθείας τοῦ μεταξὺ δύο ἐνισχύσεων τμήματος ὑψηλῶν καὶ λεπτῶν κορμῶν χαλυβδίων ἰδίᾳ δοκῶν, υποβαλλομένων εἰς κάμψιν καὶ σύγχρονον ἀξονικὴν ἐπιπόνησιν. Λόγῳ τῆς σχετικῶς πυκνῆς διατάξεως τῶν ἐνισχύσεων, ἡ μεταβολὴ τῶν ορθῶν καμπτικῶν τάσεων κατὰ τὴν διεύθυνσιν x δύναται τότε εὐλόγως νὰ παραμεληθῆ.

Ἐκκινουόμεν καὶ πάλιν ἐκ τῆς γενικῆς μορφῆς (263) τῆς ἐπιφανείας κάμψως, ἱκανοποιούσης, ὡς εἶδομεν, τὰς συνοριακὰς συνθήκας τῆς ἀρθρωτῆς στηρίξεως. Τὸ δυνατόν ἔργον ἐκ κάμψως θὰ δίδεται ὑπὸ τῆς αὐτῆς ἐξ. (276) ἢ (276'), ὡς καὶ εἰς § 15, ἐνῶ τὸ ἔργον ἐκ παραμορφώσεως τοῦ μέσου ἐπιπέδου θὰ προκύψῃ ἐκ τῆς ἐξ. (210), μὲ $n_y = n_{xy} = 0$ καὶ $n_x = -\sigma_0 h (1 - y/\nu b)$, ἴσον πρὸς

$$A_\mu = -\frac{1}{2} \sigma_0 h \iint \left(1 - \frac{y}{\nu b}\right) \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy = \frac{1}{2} \sigma_0 h \left\{ \frac{1}{\nu b} \iint y \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy - \iint \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy \right\}$$

Συμφώνως πρὸς ἐξ. (265) ἡ παράστασις

$$\iint \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy \text{ θὰ περιέχῃ μέλη τῆς μορφῆς } c_{ik}^2 a_i^2 \int \int \sin^2 \alpha_i x \cdot \eta \mu^2 \beta_k y \cdot dx dy = c_{ik}^2 a_i^2 \frac{ab}{4} = \frac{\pi^2}{4\varrho} c_{ik}^2 i^2 \quad (57)$$

ὡς καὶ μέλη τῆς μορφῆς

$$2c_{ik} c_{mn} \alpha_i \alpha_m \int \int \sigma \nu \alpha_i x \cdot \sigma \nu \alpha_m x \cdot \eta \mu \beta_k y \cdot \eta \mu \beta_n y \cdot dx dy$$

ἄτινα λόγῳ ἰσχύος τῶν σχέσεων (269') καὶ (273) μηδενίζονται ὅλα, ἀφοῦ πάντως θὰ εἶναι $i \neq m$ ἢ $k \neq n$. Γίνεται οὕτω

$$\iint \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy = \frac{\pi^2}{4\varrho} \sum_i \sum_{k=1}^\infty c_{ik}^2 i^2 \quad (303)$$

Ἐξ ἄλλου ἡ παράστασις $\iint y \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy$ θὰ περιέχῃ μέλη τῆς μορφῆς

$$c_{ik}^2 a_i^2 \int \int y \cdot \sigma \nu \alpha_i x \cdot \eta \mu^2 \beta_k y \cdot dx dy = c_{ik}^2 a_i^2 \frac{a}{2} \int_0^b y \eta \mu^2 \beta_k y \cdot dy$$

ἄτινα λόγῳ ἰσχύος τῆς νέας σχέσεως

$$\int_0^b y \eta \mu^2 \beta_k y \cdot dy = \int_0^b y \cdot \eta \mu^2 \frac{\kappa \pi}{b} y \cdot dy = \frac{b^2}{4} \quad (304)$$

γίνονται ἴσα πρὸς $c_{ik}^2 a_i^2 ab^2/8 = \frac{\pi^2 b}{8\varrho} c_{ik}^2 i^2$, ἐπίσης δὲ θὰ περιέχῃ μέλη τῆς μορφῆς

$$2c_{ik} c_{mn} \alpha_i \alpha_m \int \int y \sigma \nu \alpha_i x \cdot \sigma \nu \alpha_m x \cdot \eta \mu \beta_k y \cdot \eta \mu \beta_n y \cdot dx dy$$

ἄτινα λόγῳ τῶν σχέσεων (272), (273), ἤτοι τῶν

$$\int_0^a \sigma \nu \alpha_i x \cdot \sigma \nu \alpha_m x \cdot dx = \begin{cases} 0 & \text{διὰ } i \neq m \\ \frac{a}{2} & \text{διὰ } i = m \end{cases}$$

καὶ τῆς νέας ἐξισώσεως

$$\int_0^b y \eta \mu \beta_k y \cdot \eta \mu \beta_n y \cdot dy = \begin{cases} 0 & \text{διὰ } (\kappa + \nu) = \text{ἄρτιον} \\ \frac{4b^2}{\pi^2} \cdot \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2} & \text{διὰ } (\kappa + \nu) = \text{περιττόν} \end{cases} \quad (305)$$

ἰσχυοῦσης μόνον ὅταν $\kappa \neq \nu$, μετατρέπονται εἰς

$$-2c_{ik} c_{in} \alpha_i^2 \frac{a}{2} \cdot \frac{4b^2}{\pi^2} \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2} = -\frac{4b}{\varrho} c_{ik} c_{in} i^2 \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2} \quad (58)$$

Ἡ παράστασις $\frac{1}{\nu b} \iint y \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy$ λαμβάνει οὕτω τὴν διατύπωσιν

$$\frac{1}{\nu b} \iint y \left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)^2 dx dy = \frac{\pi^2}{8\varrho \nu} \sum_i \sum_{\kappa=1}^\infty c_{ik}^2 i^2 - \frac{4}{\varrho \nu} \sum_i \sum_{\kappa, \nu=1}^\infty c_{ik} c_{in} i^2 \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2} \quad (306)$$

τὸ δὲ ἔργον A_μ γίνεται, συμφώνως πρὸς ἐξ. (303) καὶ (306),

$$A_\mu = \frac{\sigma_0 h}{16\varrho \nu} \left\{ \pi^2 (1-2\nu) \sum_i \sum_{\kappa=1}^\infty c_{ik}^2 i^2 - 3\beta^2 \sum_i \sum_{\kappa, \nu=1}^\infty c_{ik} c_{in} i^2 \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2} \right\} \quad (307)$$

ὅπου ὁ ἀριθμὸς $\gamma = \frac{\kappa \nu}{(\kappa^2 - \nu^2)^2}$ θὰ εἰσαχθῆ δι' ἐκείνας μόνον τὰς τιμὰς κ, ν δι' αἷς $(\kappa + \nu) = \text{περιττόν}$.

Δεχθῶμεν ἤδη κατὰ τὴν 1ην προσέγγισιν $i, \kappa=1, 2$, ἤτοι $i \kappa=11, 12, 21, 22$. Τὸ ἔργον ἐκ κάμψεως (276') πολλαπλασιασμένον ἐπὶ $\frac{1}{h} \cdot \frac{8\varrho^3}{\sigma_e \pi^2}$ γράφεται τότε

$$\frac{1}{h} \frac{8\varrho^3}{\sigma_e \pi^2} A_\kappa = c_{11}^2 (1+\varrho^2)^2 + c_{12}^2 (1+4\varrho^2)^2 + c_{21}^2 (4+\varrho^2)^2 + c_{22}^2 (4+4\varrho^2)^2 \quad (308)$$

ἐνῶ οἱ ἀριθμοὶ γ , οἱ ἀπαντώμενοι εἰς ἐξ. (307) τοῦ ἔργου A_μ , θὰ εἶναι

$$\text{διὰ } \kappa \nu = 12, 21 : \gamma = + 2/9$$

(56) Timoshenko : «Der Eisenbau», 1921.
(57) Βλ. ἐξ. (264), (268) καὶ (272).

(58) Παραλείπεται ἡ ἀπλὴ ἀπόδειξις τῶν ἐξ. (304) καὶ (305).

και

$$\sum_{i,k,n=1}^2 \sum_{i,k,n=1}^2 c_{ik} c_{in} i^2 \frac{\kappa\pi}{(\kappa^2 - n^2)^2} = \frac{4}{9} (c_{11}c_{12} + 4c_{21}c_{22})$$

συγχρόνως δε

$$\sum_{i,k=1}^2 c_{ik}^2 i^2 = c_{11}^2 + c_{12}^2 + 4(c_{21}^2 + c_{22}^2)$$

Το έργο A_μ πολλαπλασιασμένον και τοῦτο ἐπι

$$\frac{1}{h} \frac{8\varrho^3}{\sigma_e \pi^2} \text{ προκύπτει οὕτω}$$

$$\frac{1}{h} \frac{8\varrho^3}{\sigma_e \pi^2} A_\mu = \frac{\lambda}{v} \left\{ \pi^2(1-2\nu) \left[c_{11}^2 + c_{12}^2 + 4(c_{21}^2 + c_{22}^2) \right] - \frac{128}{9} (c_{11}c_{12} + 4c_{21}c_{22}) \right\} \quad (309)$$

ἐνθα, κατ' ἀναλογίαν πρὸς ἐξ. (292), εἰσήχθη

$$\lambda = \frac{\sigma_0 \varrho^2}{2\sigma_e \pi^2} \quad (310)$$

Αἱ μερικαὶ παράγωγοι πρὸς c_{ik} τοῦ ἀθροίσματος $A_\mu + A_\kappa$ ἢ τῶν δεξιῶν μελῶν τῶν ἐξ. (309) καὶ (310), τιθέμεναι ἴσαι πρὸς μηδέν, παρέχουν σύστημα 4 ὁμογε-
νῶν ἐξισώσεων, ἅς ἀναγράφομεν. ὑπὸ τὴν μορφήν (311).

Διαφορίσις πρὸς	C_{11}	C_{12}	C_{21}	C_{22}	
C_{11}	$2(1+\varrho^2)^2 + \frac{2\lambda}{v} \pi^2 (1-2\nu)$	$-\frac{128}{9} \frac{\lambda}{v}$.	.	$= 0$
C_{12}	$-\frac{128}{9} \frac{\lambda}{v}$	$2(1+4\varrho^2)^2 + \frac{2\lambda}{v} \pi^2 (1-2\nu)$.	.	$= 0$
C_{21}	.	.	$2(4+\varrho^2)^2 + \frac{8\lambda}{v} \pi^2 (1-2\nu)$	$-\frac{512}{9} \frac{\lambda}{v}$	$= 0$
C_{22}	.	.	$-\frac{512}{9} \frac{\lambda}{v}$	$2(4+4\varrho^2)^2 + \frac{8\lambda}{v} \pi^2 (1-2\nu)$	$= 0$

Ἐπειδὴ αἱ δύο πρῶται ἐξισώσεις τοῦ συστήματος (211) περιέχουν μόνον τὰς 2 ἀγνώστους σταθερὰς c_{11} , c_{12} αἱ δὲ λοιπαὶ ἐξισώσεις τὰς ὑπολοίπους 2 σταθερὰς c_{21} , c_{22} , ὁ μηδενισμὸς τῆς ὀριζούσης τῶν συντελεστῶν τῶν c_{ik} ἀναλύεται εἰς τὸν μηδενισμὸν δύο ὀριζουσῶν Δ_1 , Δ_2 . Δι' ἀναπτύξεως τῆς ὀριζούσης Δ_1 λαμβάνομεν τὴν συνθήκην :

$$\Delta_1 = \frac{1}{v^2} \left[\pi^4 (1-2\nu)^2 - \frac{64^2}{9^2} \right] \lambda_1^2 + \frac{\pi^2(1-2\nu)}{v} \left[(1+\varrho^2)^2 + (1+4\varrho^2)^2 \right] \lambda_1 + (1+\varrho^2)^2 (1+4\varrho^2)^2 = 0 \quad (312)$$

καὶ ἀντιστοίχως ἐκ τῆς ὀριζούσης Δ_2

$$\Delta_2 = \frac{4}{v^2} \left[\pi^4 (1-2\nu)^2 - \frac{64^2}{9^2} \right] \lambda_2^2 + \frac{\pi^2(1-2\nu)}{v} \left[(4+\varrho^2)^2 + (4+4\varrho^2)^2 \right] \lambda_2 + 4(1+\varrho^2)^2 (4+\varrho^2)^2 = 0 \quad (312')$$

Διὰ δοθείσας τιμὰς ϱ καὶ ν προσδιορίζομεν ἐκ τῶν ἐξ. (312), (312') τὰς λύσεις λ_1 , λ_2 , ἐξ ὧν ὡς ἰσχύουσα θὰ ληφθῆ ἢ μικροτέρα, παρέχουσα συμφώνως πρὸς ἐξ. (310) τὴν μικροτέραν κρίσιμον τάσιν

$$\sigma_{οκ} = \frac{2\pi^2\lambda}{\varrho^2} \sigma_e = \varphi \cdot \sigma_e \quad (313)$$

Ἐξετάσομεν ἤδη δύο ὀριακὰς περιπτώσεις κατανομῆς τῶν τάσεων σ_x , ἧτοι τὰς $\nu=0,5$ καὶ $\nu=1$.

α) Περίπτωσης $\nu=0,5$ (καθαρὰ κάμψις) : Θετόντες εἰς ἐξ. (312), (312') $(1-2\nu) = 0$ εὐρίσκομεν τὰς λύσεις

$$\lambda_1 = \frac{9}{128} (1+\varrho^2) (1+4\varrho^2) ; \lambda_2 = \frac{9}{128} (1+\varrho^2) (4+\varrho^2) \quad (314)$$

Θὰ εἶναι $\lambda_1 < \lambda_2$ ἢτοι $\frac{\lambda_1}{\lambda_2} = \frac{1+4\varrho^2}{4+\varrho^2} < 1$, ὅταν $\varrho < 1$,

ἀντιθέτως $\lambda_1 > \lambda_2$ ὅταν $\varrho > 1$ καὶ τέλος $\lambda_1 = \lambda_2$ διὰ $\varrho=1$. Συμφώνως πρὸς ἐξ. (310) ἢ (313), ἡ κρίσιμος τάσις ὑβώσεως θὰ δίδεται ὑπὸ τῆς ἐξισώσεως

$$\sigma_{οκ} = \varphi \cdot \sigma_e = \begin{cases} 1,39 \frac{(1+\varrho^2)(1+4\varrho^2)}{\varrho^2} \sigma_e \text{ διὰ } \varrho < 1 \\ 1,39 \frac{(1+\varrho^2)(4+\varrho^2)}{\varrho^2} \sigma_e \text{ διὰ } \varrho > 1 \end{cases} \quad (\nu=0,5) \quad (315)$$

Μεταβαλλομένου τοῦ λόγου ϱ ἢ τιμῆ $\sigma_{οκ}$ ἐλαφρῶς μόνον μεταβάλλεται, ἰδίᾳ διὰ $\varrho > 1$. Οὕτω λ. χ. εὐρίσκομεν ἐκ τῆς ἐξ. (315)

διὰ $\varrho = 0,5$	0,75	1	1,5	2
$\varphi = 13,90$	12,53	13,90	12,53	13,90

τῆς $\min \sigma_{οκ}$ παραγομένης διὰ τιμὴν ϱ καμμένην μεταξὺ 1 καὶ 1,5 μηδενίζουσαν τὴν $d\varphi/d\varrho$, ἢτοι διὰ $\varrho = \sqrt{2}$. Ἐντεῦθεν εὐρίσκομεν

$$\min \sigma_{οκ} = \sigma_{οκ(\varrho=\sqrt{2})} = 12,50 \sigma_e (\nu=0,5) \quad (316)$$

β) Περίπτωσης $\nu=1$ (διάγραμμα κατανομῆς τριγωνικόν, με τεταγμένην μηδενιζομένην εἰς $y=b$) : Αἱ ἐξ. (312), (312') γίνονται τότε

$$\Delta_1 = 46,84 \lambda_1^2 - \pi^2 \left[(1+\varrho^2)^2 + (1+4\varrho^2)^2 \right] \lambda_1 + (1+\varrho^2)^2 (1+4\varrho^2)^2 = 0 \quad (317)$$

$$\Delta_2 = 187,36 \lambda_2^2 - \pi^2 \left[(4+\varrho^2)^2 + (4+4\varrho^2)^2 \right] \lambda_2 + 4(1+\varrho^2)^2 (4+\varrho^2)^2 = 0 \quad (317')$$

ἐξ ὧν εὐρίσκομεν τὰς λύσεις

$$\lambda_1 = \frac{1}{93,68} \left\{ \pi^2 [\dots] - \sqrt{\pi^4 [\dots]^2 - 187,36(1+\varrho^2)^2 (1+4\varrho^2)^2} \right\} \quad (318)$$

καὶ

$$\lambda_2 = \frac{1}{374,72} \left\{ \pi^2 [\dots] - \sqrt{\pi^4 [\dots]^2 - 2997,76 (1+\varrho^2)^2 (4+\varrho^2)^2} \right\} \quad (318')$$

Ἐκ τῶν σημείων \pm τῆς ρίζης τοῦ δεξιοῦ μέλους τῶν (318),

(318') ἐτέθη μόνον τὸ σημεῖον (-), παρέχον τὰς μικρο-
τέρας τιμὰς λ_1, λ_2 .

Διὰ $\rho=0,5$ εὐρίσκομεν $\lambda_1=0,127$ καὶ $\lambda_2=0,306$, ἄρα
ἰσχύει τότε ἡ λύσις λ_1 καὶ θὰ εἶναι

$$\sigma_{οκ} = 8\pi^2 \lambda_1 \cdot \sigma_e = 10\sigma_e \quad (\nu=1, \rho=0,5) \quad (319)$$

ἐνῶ διὰ $\rho=1$ καὶ 2 θὰ ἰσχύη ἡ λύσις λ_2 καὶ δὴ
διὰ $\rho=1: \sigma_{οκ} = 2\pi^2 \lambda_2 \cdot \sigma_e = 2\pi^2 \cdot 0,511 \cdot \sigma_e = 10,10 \sigma_e$

$$(\nu=1) \quad (319')$$

* $\rho=2: \sigma_{οκ} = \frac{\pi^2}{2} \lambda_2 \cdot \sigma_e = \frac{\pi^2}{2} \cdot 1,495 \cdot \sigma_e = 7,37 \sigma_e$

Θὰ ἰδυνάμεθα, πλὴν τῶν περιπτώσεων $\nu=0,5$ καὶ 1,
νὰ ἐξετάσωμεν καὶ ἄλλας περιπτώσεις τῆς τιμῆς ν . * Ἐν
τούτοις εἰς τὴν πράξιν δυνάμεθα πᾶσαν περίπτωσιν ὑψώ-
σεως ὑψηλῶν λεπτῶν κορμῶν καμπτομένων ἐν τῇ ἐπι-
πέδῳ τῶν νὰ ὑπαγάγωμεν εἴτε εἰς τὴν περίπτωσιν τῆς
ὁμοιομόρφου θλίψεως ($\nu=8$), ἣν ἠρουνήσαμεν εἰς § 8 καὶ
14, εἴτε εἰς τὴν περίπτωσιν τῆς καθαρῆς κάμψεως ($\nu=0,5$),
εἴτε τέλος εἰς τὴν τῆς τριγωνικῆς κατανομῆς τῶν καμπ-
τικῶν τάσεων ($\nu=1$).

Τοῦτο δὲ τόσῳ περισσώτερον, ὅσῳ ὁ ἀνωτέρω γενό-
μενος ὑπολογισμὸς μὲ $i,k=1,2$ ἀποτελεῖ προσέγγισιν.

Πρὸς ἔλεγχον τῆς ἀκριβείας τῶν ἀνωτέρω ἐξαχθέν-
των συμπερασμάτων καὶ πρὸς ἀπόκλιθιν τύπων ἰκανο-
ποιητικαίτερας προσεγγίσεως, ὁ ὑπολογισμὸς ἐπανελήφθη
διὰ $i,k=1,2,3$, ἦτοι διὰ τὴν ἀκολουθίαν δεικτῶν

$$i,k = 11, 12, 13, 21, 22, 23, 31, 32, 33.$$

Τὸ ἔργον κάμψεως (276') θὰ δίδεται τότε ὑπὸ τῆς ἐξι-
σώσεως

$$\frac{1}{h} \frac{8\sigma_e^3}{\sigma_e \pi^2} A_x = c_{11}^2 (1+\rho^2)^2 + c_{12}^2 (1+4\rho^2)^2 +$$

$$+ c_{13}^2 (1+9\rho^2)^2 + c_{21}^2 (4+\rho^2)^2 + c_{22}^2 (4+4\rho^2)^2 +$$

$$+ c_{23}^2 (4+9\rho^2)^2 + c_{31}^2 (9+\rho^2)^2 + c_{32}^2 (9+4\rho^2)^2 +$$

$$+ c_{33}^2 (9+9\rho^2)^2 \quad (320)$$

τὸ δὲ ἔργον A_μ τῆς ἐξ. (307), τῇ βοήθειᾳ τοῦ πληρεστέ-
ρου πίνακος ἀριθμῶν γ , ἦτοι τοῦ

$$\gamma = +2/9 \quad \text{διὰ} \quad k_{11} = 12, 21$$

$$\gamma = +6/25 \quad \text{*} \quad k_{11} = 23, 32$$

μετασχηματίζεται εἰς

$$\frac{1}{h} \frac{8\sigma_e^3}{\sigma_e \pi^2} A_\mu = \frac{\lambda}{\nu} \left\{ \lambda^2 (1-2\nu) \left[(c_{11}^2 + c_{12}^2 + c_{13}^2) + \right. \right.$$

$$+ 4(c_{21}^2 + c_{22}^2 + c_{23}^2) + 9(c_{31}^2 + c_{32}^2 + c_{33}^2) \left. \right] -$$

$$- \frac{128}{9} [c_{11}c_{12} + 4c_{21}c_{22} + 9c_{31}c_{32}] -$$

$$\left. \frac{384}{25} [c_{12}c_{13} + 4c_{22}c_{23} + 9c_{32}c_{33}] \right\} \quad (321)$$

ἐνθα λ δίδεται καὶ πάλιν ὑπὸ τῆς ἐξ. (310).

Αἱ μερικαὶ παράγωγοι τοῦ ἀθροίσματος τῶν δεξιῶν
μελῶν τῶν ἐξ. (320), (321) ὡς πρὸς c_{ik} παρέχουν τὸ κά-
τωθιν σύστημα 9 ὁμογενῶν ἐξισώσεων, αἵτινες ἀνὰ τρεῖς
λαμβάνόμεναι περιέχουν μόνον 3 ἀγνώστους ἐκάστη

$$\left[2(1+\rho^2)^2 + \frac{2\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{11} - \frac{128}{9} \frac{\lambda}{\nu} c_{12} \dots = 0$$

$$- \frac{128}{9} \frac{\lambda}{\nu} c_{11} + \left[2(1+4\rho^2)^2 + \frac{2\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{12} -$$

$$- \frac{384}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{13} \dots = 0$$

$$- \frac{384}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{12} + \left[2(1+9\rho^2)^2 + \frac{2\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{13} \dots = 0$$

$$\left[2(4+\rho^2)^2 + \frac{8\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{21} - \frac{512}{9} \frac{\lambda}{\nu} c_{22} \dots = 0$$

$$- \frac{512}{9} \frac{\lambda}{\nu} c_{21} + \left[2(4+4\rho^2)^2 + \frac{8\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{22} -$$

$$- \frac{1536}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{23} \dots = 0$$

$$- \frac{1536}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{22} + \left[2(4+9\rho^2)^2 + \frac{8\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{23} \dots = 0$$

$$\left[2(9+\rho^2)^2 + \frac{18\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{31} - 128 \frac{\lambda}{\nu} c_{32} \dots = 0$$

$$- 128 \frac{\lambda}{\nu} c_{31} + \left[2(9+4\rho^2)^2 + \frac{18\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{32} -$$

$$- \frac{3456}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{33} = 0$$

$$- \frac{3456}{25} \frac{\lambda}{\nu} c_{32} + \left[2(9+9\rho^2)^2 + \frac{18\lambda}{\nu} \pi^2 (1-2\nu) \right] c_{33} = 0$$

Ἐκάστη τῶν ὀριζουσῶν $\Delta_1, \Delta_2, \Delta_3$ τῶν συστημάτων
(322), (322'), (322'') τιθεμένη ἴση πρὸς μηδὲν παρέχει
τὰς ρίζας $\lambda_1, \lambda_2, \lambda_3$, ἐξ ὧν ὡς ἰσχύουσα δέον νὰ ληφθῆ
ἡ ἐκ τούτων μικροτέρα. Διὰ τὴν περίπτωσιν τῆς καθαρῆς
κάμψεως ($\nu=0,5$) τὰ ἀνωτέρω συστήματα καὶ αἱ
ἐξ αὐτῶν προκύπτουσαι ὀρίζουσαι $\Delta_1, \Delta_2, \Delta_3$ ἀπλοποιου-
νται σημαντικῶς. Αἱ συνθήκαι $\Delta_1=0, \Delta_2=0, \Delta_3=0$ γρά-
φονται τότε

$$\Delta_1 = (1+\rho^2)^2 \left\{ (1+4\rho^2)^2 (1+9\rho^2)^2 - \left(\frac{384}{25}\right)^2 \lambda_1^2 \right\} -$$

$$- \left(\frac{128}{9}\right)^2 \lambda_1^2 (1+9\rho^2)^2 = 0 \quad (323)$$

$$\Delta_2 = (4+\rho^2)^2 \left\{ (4+4\rho^2)^2 (4+9\rho^2)^2 - \left(\frac{1536}{25}\right)^2 \lambda_2^2 \right\} -$$

$$- \left(\frac{512}{9}\right)^2 \lambda_2^2 (4+9\rho^2)^2 = 0 \quad (323')$$

$$\Delta_3 = (9+\rho^2)^2 \left\{ (9+4\rho^2)^2 (9+9\rho^2)^2 - \left(\frac{3456}{25}\right)^2 \lambda_3^2 \right\} -$$

$$- 128^2 \lambda_3^2 (9+9\rho^2)^2 = 0 \quad (323'')$$

ἐντεῦθεν δὲ εὐρίσκομεν τὰς λύσεις $\lambda_1, \lambda_2, \lambda_3$, ἦτοι

$$\lambda_1 \sqrt{\left[\frac{128}{9} \cdot \frac{(1+9\rho^2)^2}{(1+\rho^2)^2} \right] + \left(\frac{384}{25}\right)^2} = (1+4\rho^2)(1+9\rho^2) \quad (324)$$

$$\lambda_2 \sqrt{\left[\frac{512}{9} \cdot \frac{(4+9\rho^2)^2}{(4+\rho^2)^2} \right] + \left(\frac{1536}{25}\right)^2} = (4+4\rho^2)(4+9\rho^2) \quad (324')$$

$$\lambda_3 \sqrt{\left[128 \cdot \frac{(9+9\rho^2)^2}{(9+\rho^2)^2} \right] + \left(\frac{3456}{25}\right)^2} = (9+4\rho^2)(9+9\rho^2) \quad (324'')$$

Διὰ $\rho=1$, εὐρίσκομεν $\lambda_1=0,687, \lambda_2=0,650, \lambda_3=0,872$,
ἰσχύει ἄρα ἡ λύσις $\lambda_2=0,650$ καὶ ἐπομένως

$$\sigma_{οκ} = 2\pi^2 \lambda_2 \cdot \sigma_e = 12,82 \sigma_e \quad (325)$$

Συγκρίνοντας μὲ τὴν ἀντίστοιχον τιμὴν τῆς πρώτης
προσεγγίσεως, ἦτοι τὴν $13,90\sigma_e$, παρατηροῦμεν ὅτι ἡ
διαφορά δὲν εἶναι μεγάλη, ἴση περίπου πρὸς 8%. Δυνά-
μεθα ἄρα γενικεύοντες τὸ συμπέρασμα τοῦτο, τὸ προκύ-
ψαν διὰ τὴν περίπτωσιν $\rho=1, \nu=0,5$, νὰ χρησιμοποιή-
σωμεν τὰς εὐρεθείσας διὰ πᾶν ν καὶ ρ τιμὰς τῆς πρώ-
της προσεγγίσεως, πολλαπλασιάζοντες ταύτας ἐπὶ τὸν
λόγον $12,82/13,90=0,92$. Τὸ ἀποτέλεσμα δὲν θὰ εἶναι
ἀπολύτως ἀκριβές, θὰ προσεγγίξῃ ὁμως εἰς τὴν πραγμα-
τικότητα μὲ ἀκριβείαν, ἣν δὲν ἠλέγξαμεν, δυνάμεθα
ὁμως νὰ προδικάσωμεν ἐπαρκῆ.