



# ΑΡΧΙΜΗΔΗΣ

ΜΗΝΙΑΙΟΝ ΠΕΡΙΟΔΙΚΟΝ ΣΥΓΓΡΑΜΜΑ

ΤΟΥ ΕΛΛΗΝΙΚΟΥ ΠΟΛΥΤΕΧΝΙΚΟΥ ΣΥΛΛΟΓΟΥ

ΕΤΟΣ ΚΑ' ΑΘΗΝΑΙ, ΙΑΝΟΥΑΡΙΟΣ 1920 ΑΡΙΘ. 1

### ΠΕΡΙΕΧΟΜΕΝΑ

Πλάγια κατά μήκος ολισθητικά τάσεις Άριστιάδ. Ράφα.  
 Η ασφάλιστροσις τών οδών Δ. Κ. Καλλία.  
 Έπιστημονικά νέα.

### ΠΛΑΓΙΑ ΚΑΤΑ ΜΗΚΟΣ ΟΛΙΣΘΗΤΙΚΑΙ ΤΑΣΕΙΣ

§ 1. Αντικείμενον τής παρούσης μελέτης.

Έν δοκῷ καμπτομένη, σχήματος I, ἢ πλαγίας ὀπωσθήποτε ἐφωδιασμένη ἐξοχαίς, καί ἦν πέλματικὴν γενικῶς ὀνομάζομεν, κατὰ τὸ ἐπίπεδον τής συμβολῆς τών πτερῶν ἢ ἐξεχόντων πέλμάτων μετὰ τής ὀρθίας ψυχῆς, ἀναπτύσσεται ὀριζοντίως πλαγία ὀλισθητικὴ ἢ διαμητικὴ τάσις (effort de glissement latéral) ἦν οὕτως ὀνομάζομεν κατ' ἀναλογίαν πρὸς τὴν κατὰ μήκος ὀλισθητικὴν τάσιν τών ἰνῶν (effort de glissement longitudinal des fibres) καί ἣς θέλομεν ἐπιχειρήσει τὴν θεωρητικὴν ἐξακρίβωσιν, τής τοιαύτης ἀποδείξεως, ἐκ τών γνωστῶν ἡμῶν τοῦλάχιστον, μὴ γενομένης μέχρι τοῦδε.

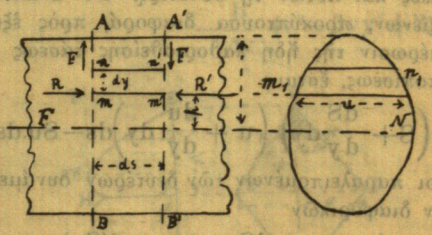
Ἡ θεωρία ἦν ἐκτιθέμεν ἀποτελεῖ, οὕτως εἰπεῖν, συμπλήρωμα ἀναγκαῖον τής περὶ τών κατὰ μήκος ὀλισθητικῶν τάσεων τοιαύτης διὸ καὶ προτάσομεν αὐτὴν πρὸς πληρεστέραν διασάφισιν καὶ διευκρινήσιν τοῦ ὅλου θέματος. Μετὰ τὴν ἐν § 2 γενικὴν διατύπωσιν τών περὶ ὀλισθητικῶν κατὰ μήκος τάσεων δεδομένων, παρατίθεμεν τὸν καθ' ἡμᾶς κανονα τής γενικῆς αὐτῶν ἐκφράσεως, ἐφαρμοζόντες αὐτὸν

εἰς διατομὴν ἄλλην καὶ εἰς πέλματικὴν τοιαύτην, καθορίζοντες τὸ σχῆμα τής ἐκάστοτε παραστατικῆς τής ἐντάσεως τῶν ὀλισθητικῶν τάσεων καμπύλης καὶ καταλήγοντες εἰς τὸν καθορισμὸν τής, καθ' ἡμᾶς, πλαγίας κατὰ μήκος ὀλισθητικῆς ἢ διαμητικῆς τάσεως ἐν τῇ ἀφετηρίᾳ προεξοχῆς τής διατομῆς ἀναπτύσσόμενης καὶ τής κατανομῆς αὐτῆς ἐν τῷ κορμῷ τής ἐξοχῆς προστίθεμεν εἶτα ἐφαρμογὰς τής προκειμένης θεωρίας διερευνῶντες ἐν τέλει τὸ οὐσιωδέστατον θέμα τοῦ ἀλληλεγγύου πλακὸς καὶ νευρώσεως συνθέτου διαπέδου ἐκ σιδηροπαγοῦς σκυροκονιάματος.

Οὕτως, ἐν τῇ παρούσῃ μελέτῃ, ξένα τυγχάνουσι μόνον τὰ ἐν § 2 ἐκτιθέμενα, τῶν λοιπῶν ἀποτελούντων ἀντικείμενον ἰδίας ἡμῶν ἐρεύνης.

### § 2. Ολισθητικὴ κατὰ μήκος τάσις τῶν ἰνῶν. Διατέμνουσαι δυνάμεις.

Ἐστω ἐν Σχ. 1 τμήμα δοκοῦ ἣς διατομὴ προβάλλεται ἐν Σχ. 2, τής οὐδετέρας ἰνός, καθέτου ἐπὶ τῶν εἰς τὸ σῶμα ἐνεργουσῶν ἐσωτερικῶν δυνάμεων, προβαλλομένης εἰς FN.



Σχ. 1. Σχ. 2.



Ἄγομένων δύο ἐπιπέδων  $mm'$ ,  $nn'$  παραλλήλων τῇ οὐδετέρᾳ ἰνί, ἀποχωρίζεται μεταξύ τῶν ἐγκαρσίων ἐπιπέδων  $AB$ ,  $A'B'$  ἀπεχόντων  $ds$ , λεπτόν τι τμήμα  $mnp'm'$  οὔτινος ἢ διατομή προβάλλεται εἰς  $m_1n_1$  (Σχ. 2). Ἐστῶσαν  $R$  καὶ  $R'$  αἱ ἐντάσεις τῶν ὑπὸ τὴν ἐνέργειαν τῆς ροπῆς κάμψεως παραγομένων ὀριζοντίων ἐλαστικῶν δυνάμεων ἢ τάσεων ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου  $mm'$  καὶ εἰς τὰς διατομὰς  $AB$ ,  $A'B'$  ἔνθα αἱ ροπαὶ κάμψεως εἰσὶ  $M$  καὶ  $M'$ . ἔστω δὲ  $y$  ἡ ἀπο τῆς οὐδετέρας ἰνὸς ἀπόστασις τοῦ προκειμένου ἐπιπέδου  $mm'$  καὶ  $I$  ἡ ροπὴ ἀδρανεῖας τῆς ὅλης διατομῆς, σταθερὰ κατὰ τὸ μήκος  $ds$ . Ἐχομεν ὡς γνωστὸν

$$(1) \left. \begin{aligned} R &= \frac{M}{I} y \\ R' &= R + \frac{dR}{ds} \cdot ds = \frac{M'}{I} y \end{aligned} \right\}$$

Αἱ ἐνεργοῦσαι ὀριζόντιοι δυνάμεις ἐπὶ τῶν κατακορύφων ἐπιφανειῶν  $mn - m'n'$  εἰσὶ  $Rudy$  &  $R'udy$  τῆς ἐντάσεως τῶν τάσεων  $R, R'$  ὑποτιθεμένης σταθερᾶς κατὰ τὸ ἀπειροελάχιστον ὕψος  $dy$ , τοῦ δὲ πλάτους τῆς διατομῆς ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου  $mm'$  ὄντος  $u$  (Σχ. 2).

Τὸ τμήμα  $mnp'm'$  ὑπόκειται εἰς μετατόπισιν ὑπὸ τὴν ἐνέργειαν τῆς διαφορᾶς τῶν δυνάμεων

$$(2) R'udy - Rudy = udy \frac{dR}{ds} ds$$

Ἄλλ' ἢ εἰς μετατόπισιν προκαλοῦσα ὡς ἄνω δύναμις ἐξουδετεροῦται ὑπὸ τῶν ἐπὶ τῶν ἐπιπέδων  $mm', nn'$  ἀναπτυσσομένων συνεκτικῶν δυνάμεων ὧν αἱ ἐντάσεις ἔστωσαν

$$S \text{ \& } S + \frac{dS}{dy} dy \text{ καὶ αἵτινες ἀναπτύσσονται}$$

ἐπὶ τῶν ἐπιφανειῶν  $uds$  καὶ  $\left(u + \frac{du}{dy} dy\right) \times ds$  ἢ τῶν ὡς ἄνω συνεκτικῶν ἔργων, παραλλήλως καὶ αὐτῶν τῇ οὐδετέρᾳ ἰνί ἀναπτυσσομένων, προκύπτουσα διαφορὰ, πρὸς ἐξουδετέρωσιν τῆς ἤδη καθορισθείσης τάσεως μετατοπίσεως, ἔσται

$$\left(S + \frac{dS}{dy} dy\right) \left(u + \frac{du}{dy} dy\right) ds - Su \cdot ds$$

ἦτοι παραλειπομένων τῶν δευτέρων δυνάμεων τῶν διαφορικῶν

$$(3) \left(S \frac{du}{dy} dy + u \frac{dS}{dy} dy\right) ds = \frac{d(Su)}{dy} dy \cdot ds.$$

Διὰ τὴν ἰσορροπίαν τοῦ ὑπ' ὄψιν τμήματος, ἔκ (2) & (3) θέλομεν ἔχει

$$udy \frac{dR}{ds} ds = ds \frac{d(Su)}{dy} dy ds$$

ἦτοι

$$(4) u \frac{dR}{ds} = \frac{d(Su)}{dy}$$

Τῆς ροπῆς ἀδρανεῖας  $I$  ὑποτιθεμένης σταθερᾶς μεταξύ τῶν σημείων  $m$  &  $m'$ , ἢ πρὸς  $s$  διαφορῆσι τῆς ἐξισώσεως (1) χορηγῶ διὰ τὸ αὐτὸ ἐπίπεδον  $mm'$ , ἦτοι διὰ  $y$  σταθερὸν

$$\frac{dR}{ds} ds = \frac{dM}{ds} \cdot \frac{y}{I} ds$$

καὶ διότι  $T \frac{dM}{ds} =$  διατέμνουσαν, ἔχομεν

$$(5) \text{ ἔν τέλει } \frac{dR}{ds} = \frac{T}{I} y$$

καὶ ἔξ ἐξισώσεως (4) & (5)

$$(6) d(Su) = \frac{T}{I} u y dy$$

Γενικῶς δέ, ὀνομάζονται  $S_y$  τὴν ὀλισθητικὴν ἢ συνεκτικὴν τάσιν ἐπὶ ἐπιπέδου τεταγμένης ἢ ἀποστάσεως  $y$  ἀπ' οὐδετέρας ἰνός, ἔξομεν

$$(7) S_y u = \frac{T}{I} \int u y dy + C$$

Ἡ στοιχειώδης ἀντολισθητικὴ ἢ συνεκτικὴ δύναμις  $S_y$ , ἢ ἐπὶ τινος ἰνὸς ἀναπτυσσομένη, τυγχάνει σημείου μὲν ἀντιθέτου, ἴση δὲ τῇ κατὰ τὸ ὕψος τῆς αὐτῆς ἰνός, παραγομένη στοιχειώδει τάσει τῆς διατεμνοῦσης δυνάμεως ὄντος ὀνομάσωμεν  $F$  τὴν ἀνά μονάδα ἐπιφανείας δρῶσαν κατακορύφον ὡς ἄνω διατέμνουσαν κατὰ τὸ ὕψος  $mn$  τῆς ἰνός, ἢ ἕξ αὐτῆς εὐρίσκεται ἐν ἰσορροπίᾳ ὑπὸ τὴν ἐνέργειαν τῶν ὀριζοντίων ἐλαστικῶν δυνάμεων ἐντάσεως  $R$  &  $R'$  ἐνεργοῦσῶν ἐπὶ τῶν ἐπιπέδων  $mn, m'n'$  καὶ παραγομένων ὑπὸ τῆς ροπῆς κάμψεως, τῶν ὀριζοντίων συνεκτικῶν δυνάμεων ἐντάσεως  $S$  &  $S'$  ἐνεργοῦσῶν κατὰ τὰ ἐπιπέδα  $mm', nn'$  τοῦ ἰδίου βάρους τῆς ἰνός καὶ τῶν κατακορύφων διατμητικῶν δυνάμεων ἐντάσεως  $F$  &  $F'$  ἐνεργοῦσῶν κατὰ τὰ ἐπιπέδα  $mn, m'n'$  παραλειπομένων τῶν ἀπειροελαχίστων διαφορῶν  $R' - R, S' - S, F' - F$  καὶ λαμβανόμενης τῆς ροπῆς ἀπασῶν τῶν ὡς ἄνω δυνάμεων πρὸς τὸ κέντρον βάρους τῆς ἰνός, δι' οὗ διέρχονται αἱ ἐπεκτάσεις τῶν ἔργων  $R$  &  $R',$  παραστάθῃσεται ἡ συνθήκη ἰσοδότηας διὰ τῆς ἐξισώσεως

$$(7) (Fudy) ds + (Suds) dy = 0 \text{ ἦτοι } F = S$$



§ 3. Γενική έκφρασις ὀλισθητικῶν κατὰ μήκος τάσεων.

Ἐφαρμογαί

Τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως  $S_y$  μηδενιζομένης κατ' ἀνάγκην εἰς τὰ ἄκρα τῆς διατομῆς, ἦτοι διὰ  $y = v$  (Σ. 1), προκειμένον περὶ τοῦ ὑπερκειμένου τῇ οὐδετέρῳ ἐνὶ τμήματος τῆς διατομῆς, ἔπεται ὅτι ἐπὶ ἐπιπέδου  $mm'$ , οὐτινος ἡ τεταγμένη ἐστὶν ἡ ὀλισθητικὴ δύναμις ἡ ἀναπτυσσομένη ἐπὶ πλάτους μὲν  $u$  καὶ ἐπὶ μήκους δοκοῦ ἴσου τῇ μονάδι ἔσται κατὰ τὴν ἔξιωσιν (7)

(8) 
$$S_y u = -\frac{T}{I} \int_y^v u y dy$$

Ὅντως διὰ  $y=v$  ἔχομεν  $S=0$  καὶ  $C=$   

$$-\frac{T}{I} \int_y^v u y dy \quad \xi\acute{\epsilon}\ \ (7)$$

ἦτοι  

$$S_y u = \frac{T}{I} \int_y^v u y dy = - \int_y^v u y dy$$

Ἀλλὰ τὸ δλοκλήρωμα  $\int_y^v u y dy$  παρίσται

τὴν πρὸς τὴν οὐδετέραν ἵνα ροπήν τῆς ἐπιφανείας τοῦ ὑπὲρ τὸ ἐπίπεδον  $m_1 n_1$  τμήματος τῆς διατομῆς.

Συάγομεν ὅθεν τὸν ἀκόλουθον κανόνα

- » Ἐπὶ ἐπιπέδου  $m_1 n_1$  (Σχ. 2) καθέτου τῇ
- » διευθύνσει τῶν δραστικῶν ἐξωτερικῶν δυνά-
- » μεων, ἡ ἀπόλυτο, ἀξία τῆς ἀνά μονάδα
- » μήκους δοκοῦ ἀναπτυσσομένης ὀλισθητικῆς
- » δυνάμεως  $S_y$  ἰσοῦται τῷ γινομένῳ τοῦ πλά-
- » τος τοῦ ἐπιπέδου πρὸς τὴν οὐδετέραν ἵνα
- » ροπήν τῆς ἐπιφανείας τοῦ, πέραν τοῦ ἐπιπέ-
- » δου τούτου, τμήματος  $m_2 C n_2$  τῆς διατο-
- » μῆς. » (\*)

Τὸν κανόνα τοῦτον, ὃν προτείνομεν, σημαντικῶς ἀπλοποιοῦντα τὸν καθορισμὸν τῶν ὀλισθητικῶν τάσεων ἐν πάσῃ διατομῇ, θέλομεν ἐφαρμόσει ἀμέσως κατωτέρω ἐφ' ἀπλῶν σχημάτων πρῶτον, ἐπὶ συνθέτων καὶ πελματικῶν διατομῶν εἰτα, καταλήγοντες ἐν τέλει εἰς τὰς περὶ πλαγίας κατὰ μήκος ὀλισθήσεως καὶ διαμήσεως ἡμετέρας ἀπόψεις.

Σημ. Ἐκ τοῦ τρόπου τῆς παραγωγῆς τῆς ἔξιώσεως (6) συνάγεται ὅτι ἐν διατομῇ ὑφισταμένη ἀπότομον μεταβολὴν πλάτους, ἡ ὀλισθητικὴ δύναμις  $S_y u$  παραμένει σταθερά, διατηροῦσα τὴν αὐτὴν ἀξίαν καὶ ὑπὲρ τὸ ἐπίπεδον ἐφ' οὗ ἐμφανίζεται ἡ ἀπότομος μεταβολή

τῆς διατομῆς καὶ ὑπὸ τὸ ἐπίπεδον τοῦτο, τῆς ἐντάσεως τῆς ὀλισθητικῆς ταύτης δυνάμεως ὑφισταμένης κατὰ συνέπειαν ἀντιθέτως ἀνάλογον τοῦ πλάτους μεταβολῆν.

Α'. ΟΡΘΟΓΩΝΙΟΝ.

Ἐστω διατομὴ ὀρθογώνιος  $ABCA$  ἡ ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου  $LM$  ἀναπτυσσομένη ὀλισθητικὴ δύναμις, κατὰ τὸν ὡς ἄνω θεωρηθέντα κανόνα ἔσται

$$S_y u = -\frac{T}{I} \frac{1}{2} (v^2 - y^2) u$$

ἡ στοιχειώδης ἔντασις αὐτῆς ἔσται

$$S_y = -\frac{T}{I} \frac{1}{2} (v^2 - y^2)$$

(9) Τιθέμενοι

(9)  $x = \frac{1}{2} (v^2 - y^2) \quad \Sigma\chi. 4. \quad \Sigma\chi. 3$

κατασκευάζομεν τὴν καμπύλην  $EH$  τῆς ἔξιώσεως ταύτης (9), παραστατικῆν τοῦ νόμου τῆς μεταβολῆς τῶν στοιχειωδῶν ὀλισθητικῶν τάσεων· ἡ καμπύλη αὕτη ἐστὶ παραβολὴ ἥς ἡ κορυφή εὐρίσκειται ἐπὶ τῆς οὐδετέρας ἰνὸς ὄντως ἀν ὡς ἀξονα τῶν τεταγμένων λάβομεν τὴν ἐκ τῆς κορυφῆς  $H$  κατακόρυφον τιθέμενοι  $x = \frac{1}{2} v^2 - x$ , ἡ ἔξιωσις (9) γενήσεται  $y^2 = 2x$ ,

ἔξιωσις παραβολῆς ἥς ἡ παράμετρος ἐστὶ  $p=1$   
 $HI = \frac{1}{2} v^2.$

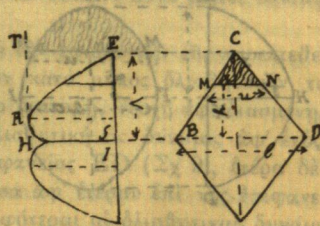
Προκειμένον περὶ ὁμογενοῦς διατομῆς ἥς ἡ οὐδετέρα ἴς εὐρίσκειται εἰς τὸ μέσον, ἡ καμπύλη  $HK$  ἀποτελεῖ τὸ ἕτερον σκέλος τῆς αὐτῆς παραβολῆς

Β'. ΡΟΜΒΟΣ

Ἐν τῷ ῥόμβῳ  $ABCD$  (Σχ. 5) ἔχομεν

(10) 
$$u = b \left( 1 - \frac{y}{v} \right)$$

$$\int_y^v u y dy = \frac{b}{v} \int_y^v (v-y) y dy = \frac{b}{2v} (v^3 - 3vy^2 + 2y^3)$$



Σχ. 4.

Σχ. 5.

(\*) Ἀνάλογον διατάσσων εὐρίσκαμεν ἐν Ἀντιστάσει ὅλης τοῦ Förrl σελίς 116.



Ἡ ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου MN ἀναπτυσσομένη ὀλισθητικὴ δύναμις ἔσται

$$(10) S_y u = -\frac{T}{I} \frac{b}{\delta v} [v^3 - v y^2 - 2y^2(v-y)]$$

καὶ συνεπῶς ἐκ (10)

$$S_y = -\frac{T}{I} \frac{b}{\delta} \frac{1}{v} [v(v^2 - y^2) - 2y^2(v-y)]$$

$$(10'') S_y = -\frac{T}{I} \frac{1}{6} [v(v+y) - 2y^2]$$

Ὁ συντελεστὴς  $S_y$  ἔστί μέγιστος διὰ τὴν μεγίστην τιμὴν τοῦ ἐν τῇ παρενθέσει ἀλγεβρικοῦ ἀθροίσματος  $vy - 2y^2$ , ἐπερχομένην ἐκ τῆς ἐκμηδενίσεως τῆς παραγώγου

$$v - 4y = 0$$

ἦτοι διὰ

$$y = \frac{1}{4} v \quad IS = \frac{1}{4} IE.$$

Τιθέμενοι καὶ αὐτὴς

$$(10''') x = \frac{1}{6} [v(v+y) - 2y^2]$$

καὶ κατασκευάζοντες τὴν καμπύλην ERH τῆς ἐξισώσεως ταύτης, ἔχομεν

$$HI = \frac{1}{6} v^2 \quad \text{διὰ } y=0$$

$$RS = \frac{1}{6} \times \frac{9}{8} v^2 = \frac{3}{16} v^2 \quad \text{διὰ } y = \frac{1}{4} v$$

Ἡ καμπύλη ERH ἔστί παραβολὴ ἣν ἡ κορυφὴ εὐρίσκεται ἐν R· ὄντως ἐν τῇ (10'''), τιθέμενοι

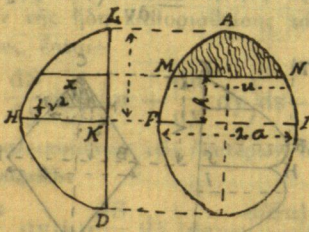
$$x = \frac{3}{16} v^2 - x'$$

$$y = \frac{v}{4} + y'$$

εὐρίσκομεν ὡς πρὸς τοὺς νέους ἀξονας RS, RT

$$y'^2 = 3x'$$

Γ'. ΕΛΛΕΙΨΙΣ



Ἐξίσωσις ἑλλείψεως

$$(11) \frac{u^2}{4a^2} + \frac{y^2}{v^2} = 1 \quad u = \frac{2a}{v} \sqrt{v^2 - y^2}$$

Ροπή ἐπιφανείας MAN πρὸς ἄξονα FI

$$\frac{2a}{v} \int \sqrt{v^2 - y^2} y dy$$

$$\text{Ἐστω } t^2 = v^2 - y^2 \quad y dy = -t dt$$

Τὸ ὀλοκλήρωμα γενήσεται

$$\int \sqrt{v^2 - y^2} y dy = -\int t^2 dt = -\frac{1}{3} t^3 = -\frac{1}{3} (v^2 - y^2)^{\frac{3}{2}} + C$$

καὶ μεταξὺ τῶν ὁρίων v & y

$$\int_y^v \sqrt{v^2 - y^2} y dy = +\frac{1}{3} (v^2 - y^2)^{\frac{3}{2}}$$

ἦτοι

$$\int_y^v u y dy = \frac{2}{3} \frac{a}{v} (v^2 - y^2)^{\frac{3}{2}}$$

Συνεπῶς κατὰ τὸν κανόνα ὡς ἀνωτέρω ἔχομεν

$$(11) S_y u = -\frac{T}{I} \frac{2a}{3v} (v^2 - y^2)^{\frac{3}{2}}$$

καὶ ἐκ (11)

$$(11') S_y = -\frac{T}{I} \frac{1}{3} (v^2 - y^2)$$

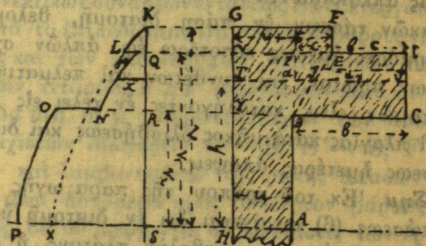
Ἡ καμπύλη LHD ἣς ἡ ἐξίσωσις ἔστί

$$(12''') x = \frac{1}{3} (v^2 - y^2)$$

τυγχάνει καὶ αὐτὴς παραβολὴ ἣς ἡ κορυφὴ εὐρίσκεται εἰς H, ἀπέχον ἀπὸ τὸν ἄξονα LD ἀπόστασιν HK =  $\frac{1}{3} v^2$ , καὶ ἣς ἡ παράμετρος

ἔστί  $p = \frac{3}{2}$ , ὡς ἐν τῷ ῥόμβῳ.

Δ'. ΔΙΑΤΟΜΗ ΠΕΛΜΑΤΙΚΗ



Σχ. 10.

Σχ. 11.

Ἐστω δοκὸς πελματικὴ ἣς θεωροῦμεν τὸ ὑπὲρ τὴν οὐδέτεραν ἵνα τμήμα τῆς διατομῆς ABCDEFGH,

Καθορισθῆτω ἡ ὀλισθησις κατὰ τὰ τμήματα



ὑψους FE, DC & BA, ἡ ἀναπτυσσομένη ἐπὶ ὀριζοντίου ἐπιπέδου τέμνοντος ἐκάστοτε μίαν τῶν ὡς ἄνω τριῶν πλευρῶν.

1'— Ἡ ροπή τῆς μεταξὺ ὀριζοντίου ἐπιπέδου τέμνοντος τὴν πλευρὰν FE καὶ τῆς FG ἐπιφανείας τῆς διατομῆς ἔσται

$$(12) \int_y^v (u+c) y dy = (u+c) \frac{v^2 - y^2}{2}$$

ἡ ἔντασις τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου τούτου ἔσται

$$(12') S_y = -\frac{T_1}{I} \frac{1}{2} (\Lambda^2 - y^2)$$

Ἡ παραβολὴ

$$(12'') x = \frac{1}{2} (\Lambda^2 - y^2)$$

ἣς ἡ παράμετρος ἐστὶν ἡ μονὰς (p=1) ἀποτελεῖ τὴν παραστατικὴν καμπύλην KL τῶν εἰς τὸ ὀρθογώνιον EF ἐντάσεων τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως· οὕτως ἐπὶ τοῦ ὀριζοντίου διὰ E διερχομένου ἐπιπέδου ἡ στοιχειώδης αὐτῆ ἔντασις ἔσται  $S_1 = LQ$

$$(12''') S_1 = -\frac{T}{I} \cdot \frac{1}{2} (v^2 - v_1^2)$$

2'— Ἡ πρὸς τὸν ἄξονα AH ροπή τῆς ὑπὲρ τὴν ὀριζόντιον TU ἐπιφανείας τῆς διατομῆς ἔσται

$$(13) (u+b) \frac{v^2 - y^2}{2} - (b-c) \frac{v^2 - v_1^2}{2}$$

συνεπῶς ἡ ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου TU ἔντασις τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως ἔστί

$$(13') S_y = -\frac{T}{I} \left[ \frac{v^2 - y^2}{2} \frac{b-c}{b+u} - \frac{v^2 - v_1^2}{2} \right]$$

οὕτως ἡ παραστατικὴ τῶν στοιχειωδῶν ὀλισθητικῶν τάσεων κατὰ τὸ τμήμα CD καμπύλη MN ἔχουσα ἐξίσωσιν

$$(13'') \frac{x}{p} = \frac{v^2 - y^2}{2} \frac{b-c}{b+u} - \frac{v^2 - v_1^2}{2}$$

ἔσται ἐπίσης τόξον παραβολῆς ἔχουσης τὴν αὐτὴν ὡς ἡ LK παράμετρον p=1.

Συνεπῶς τὸ τόξον MN ἀποτελεῖ μετατοπισθεῖσα πρὸς τὰ δεξιὰ συνέχειαν τῆς παραβολῆς εἰς ἣν ἀνήκει τὸ τόξον KL.

Ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου VED ἡ στοιχειώδης ἔντασις τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως διὰ  $v=v_1$  ἔσται

$$(13''') S' = -\frac{T}{I} \frac{1}{2} (v^2 - v_1^2) \frac{u+c}{u} \quad \text{ἐκ (13'')}$$

Ἐκ 12''' & 13''' ἔχομεν

$$S_1 (u+c) = S'_1 (u+b)$$

ὡς τούτο προκύπτει ἄλλωστε καὶ ἐκ τῆς ἐν τε-

λει τῆς § 3 καὶ ἀμέσως πρὸ τῶν ἐφαρμογῶν αὐτῶν τεθείσης σημειώσεως.

Ἐπὶ δὲ τοῦ ἐπιπέδου YBC ἔχομεν

$$(13''') S_2 = -\frac{T}{I} \left[ \frac{v^2 - v_1^2}{2} \frac{b+c}{u+b} - \frac{v^2 - v_1^2}{2} \right]$$

3'— Ἀγομένον ὀριζοντίου ἐπιπέδου τέμνοντος τὴν ὀρθίαν πλευρὰν AB, ἡ πρὸς τὸν ἄξονα ροπή τοῦ ὑπὲρ τὸ ἐπίπεδον τούτου τμήματος τῆς διατομῆς ἔσται

$$(14) (u+b) \frac{v^2 - v_2^2}{2} - (b-c) \frac{v^2 - v_1^2}{2} + \int_y^v u y dy$$

ἄλλ' ἐν προκειμένῳ

$$\int_y^v u y dy = u \frac{v^2 - y^2}{2}$$

Ἡ ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου τούτου, εἰς ἀπόστασιν y ἀπὸ τῆς οὐδετέρας ἴνῃς, ἀναπτυσσομένη ὀλισθητικὴ τάσις ἔξει ἔντασιν

$$(15') S_y = -\frac{T}{I} \left[ \frac{u+b}{u} \frac{v^2 - v_2^2}{2} - \frac{b-c}{u} \frac{v^2 - v_1^2}{2} + \frac{v^2 - y^2}{2} \right]$$

Ἐν τῇ ἐξίσωσει

$$(14') x = \frac{u+b}{u} \frac{v^2 - v_2^2}{2} - \frac{b-c}{u} \frac{v^2 - v_1^2}{2} + \frac{v^2 - y^2}{2}$$

τῆς καμπύλης OP ἔχομεν ὡσαύτως ἔχουσαν τὴν αὐτὴν ὡς καὶ ἄνω παράμετρον p=1.

Ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου BY ἔχομεν διὰ  $y=v_1$

$$(14'') S_2 = -\frac{T}{I} \left[ \frac{u+b}{u} \frac{v^2 - v_1^2}{2} - \frac{b-c}{u} \frac{v^2 - v_1^2}{2} \right]$$

Οὕτως ὁ νόμος τῆς ἐντάσεως τῶν ὀλισθητικῶν τάσεων παρίσταται διὰ τῆς μικτῆς τεθλασμένης γραμμῆς RLMN OP. ἣς αἱ καμπύλαι KL, MN, OP ἀποτελοῦσι τμήματα μετετοπισμένα τῆς αὐτῆς παραβολῆς KLX. τῆς παραμέτρον τυγχανούσης κοινῆς διὰ τὰ τρία παραβολικὰ τόξα.

§ 4. Πλαγία κατὰ μῆκος ὀλισθησις.

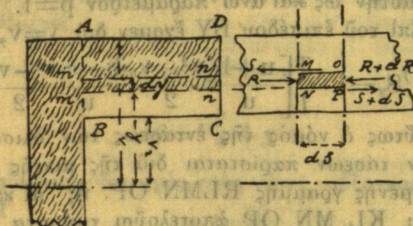
Κατὰ τὴν ἐφαρμογὴν τῆς προεκτεθείσης θεωρίας τῶν κατὰ μῆκος ὀλισθητικῶν τάσεων ἐν συνθέτῳ διατομῇ, ἐξοχῇ ἐφωδιασμένη, ἐμφανίζεται ὀλισθητικὴ τις δύναμις ἀφ' ἑνὸς μὲν ἐπὶ τῆς ἐπιφανείας ED (Σχ 9), ἑτέρα δὲ τοιαύτη ἐνεργοῦσα ἀφ' ἑτέρου ἐπὶ τῆς ἐπιφανείας BC· ἄλλ' ἀμφότεραι αἱ ὀλισθητικαὶ δυνάμεις αὐταὶ ἐμφανίζονται δρωσὶ ἐπὶ τερματικῶν ὀριζοντίων



ἐπιφανείων, ἐφ' ὧν κατ' ἀνάγκην δὲν δύναται νὰ ὑπάρξωσιν ὀλισθητικαὶ δυνάμεις, μὴ ὑφισταμένης τῆς ἀντιθρόπου ἐπιφανείας ἐφ' ἧς δύνανται νὰ λειτουργήσωσιν αὐταὶ ἀναπτυσσόμεναι. Ἐκ πρώτης ὄψεως φαίνεται λογικὸν νὰ παραδεχθῶμεν ὅτι αἱ δυνάμεις αὐταὶ ὑφίστανται μετατόπισιν καὶ μετασχηματισμὸν τινα, ἐξουδετερούμεναι ὑπὸ τῆς συνοχῆς τῆς ὕλης, ἀναπτυσσομένης ἐντονώτερον εἰς τὸ ἐπίπεδον τῆς συμβολῆς τοῦ ἐξέχοντος πέλματος, τῆς ὀπωδῆποτε ἐξοχῆς, μετὰ τῆς λοιπῆς διατομῆς ἢ συνεκτικῆ δὲ αὐτῆ δυνάμεις ἔσται ἡ ἀνταγωνιζομένη κατὰ τῆς ὀλισθητικῆς τάσεως, ἐκ τῆς ὡς ἄνω μετατοπίσεως ἀναπτυσσομένης εἰς τὴν συναρμογὴν πέλματος ἢ ἐξοχῆς ὀριζοντίου καὶ λοιπῆς διατομῆς καὶ ἦν ὠνομάσαμεν πλαγίαν κατὰ μῆκος ὀλισθητικῆν ἢ διαμητικῆν τάσιν.

Οὐ μόνον τοῦτο, ἀλλ' ἐκεῖ ἔνθα ἐμφανίζεται διατομὴ ὡς ἐν Σχ. 9, αἱ ὑποθετικῶς ἀναπτυσσόμεναι ὀλισθητικαὶ κατὰ μῆκος τάσεις ἐπὶ τῶν τερματικῶν ἐπιφανειῶν DE & BC εἰσὶ κατ' ἀνάγκην σημειῶν ἀντιθέτων, τῆς μὲν προσερχομένης ἐπὶ τῆς DE, τῆς δὲ ἀπερχομένης ἐκ τῆς BC. παραμένει οὕτω πρὸς ἐξουδετέρωσιν ἢ διαφορὰ αὐτῶν. θέλομεν ἴδει κατὰ πόσον ἡ θεωρία ἦν προτεινόμεν κατωτέρω συμπίπτει πρὸς τὰς γενικὰς ὡς ἄνω ἐκ τῶν προτέρων ἀντιλήψεις.

Ἐστω διατομὴ μετὰ προεξοχῆς BCDA, ἧς ἀποχωρίζω τὸ τμήμα ἢ ἴνα  $m m' n' n'$  διὰ



Σχ. 11.

Σχ. 12.

δύο ὀριζοντίων ἐπιπέδων ἀπεχόντων ἀλλήλων  $dy$  τὸ ἀποχωρίζομενον ὡς ἄνω τμήμα, μεταξὺ τῶν ἐπιπέδων MN & OP, ὑπόκειται εἰς τὴν ἐνέργειαν τῶν κάτωθι δυνάμεων:

1ον Δύο ὀριζοντίων ὀλισθητικῶν, ἐντάσεως  $S$  &  $S + \frac{dS}{dy} dy$ , ἐνεργουσῶν ἐπὶ τῶν ἐπιπέδων  $m' n'$  &  $m n$

2ον Δύο ὀριζοντίων ἔργων ἐντάσεως  $R$  &  $R + \frac{dR}{ds} ds$ , παραγομένων ὑπὸ τῆς ῥοσῆς

πῆς κάμψεως ἐπὶ 2 ἀλλεπαλλήλων διατομῶν ἀπεχουσῶν  $ds$ . ἐνεργουσῶν δὲ ἐπὶ τῶν ἐπιπέδων MN & OP.

3ον Μιᾶς ὀριζοντίου συνεκτικῆς δυνάμεως  $N$  ἀναπτυσσομένης ἐπὶ τοῦ ἐπιπέδου AB εἰς  $mm'$ , ἴσης τῇ συνισταμένη τῶν κατὰ τὸ πλάτος  $mm$  ἐνεργουσῶν στοιχειωδῶν συνεκτικῶν δυνάμεων, τῶν συγκρατουσῶν ἀμοιβαίως τὰς ἴνας εἰς ἄς διὰ κατακορύφων ἐπιπέδων, ἀπειροελαχίστους ἀπεχόντων, ὑποδιαιρεῖται τὸ τμήμα  $mmn m'$ .

4ον Τῶν ἐπὶ τῶν ἐπιπέδων MN & OP ἀναπτυσσομένων κατακορύφων διατεμνουσῶν δυνάμεων  $F$  &  $F'$  καὶ

5ον Τοῦ ἰδίου τῆς ἰνὸς βάρους.

Ἐπὶ τὴν ἐνέργειαν τῶν ποικίλων τούτων δυνάμεων τὸ τμήμα ἢ ἴς  $mmn m'$  παραμένει ἐν ἰσοῤῥοπίᾳ λαμβανομένου τοῦ μήκους  $ds$  ἀρκούντως μικροῦ ὅπως θεωρηθῆ μὴδενιζομένη ἢ αἰθῆσις  $dR$  τῶν ὑπὸ τῆς ῥοσῆς κάμψεως παραγομένων ἔργων εἰς τὰ ἄκρα τοῦ τμήματος μήκους  $ds$  (\*), προβαλλομένων δὲ ἐπὶ ὀριζον-

(\*) Ἢ ὑπόθεσις  $\frac{dR}{ds} = 0$ , ἢν παραδέχομαι ἐνταῦθα,

τυγχάνει ἀπολύτως ἀκριβῆς ὅταν ὑποθεθῆ  $dR = 0$  (Föppl. Résistance des matériaux σελ 13 Τετράεδρον μοριακῶν ἔργων) τοῦ  $ds$  ὄντος ἀπειροελαχίστου μὲν, πεπερασμένου ὅμως, μὴ θιγομένης οὕτω τῆς ἀκριβείας τοῦ ὕπολογισμοῦ, ὅποτε ἔχομεν.

$$\frac{dR}{ds} \frac{O}{ds} = 0$$

Εἰδικώτερον δὲ, ἡ ὑπόθεσις  $\frac{dR}{ds} = 0$  τυγχάνει θεω-

ρητικῶς ἀπολύτως ἀκριβῆς εἰς ἂ τμήματα τυγχάνει σταθερὰ ἢ ῥοπῆ κάμψεως, μεταξὺ 2 ἰσῶν συμμετρικῶν λ. χ. πρὸς τὸν ἄξονα φορτίων, μόνων ἐνεργούντων, ὅποτε

$$\frac{dR}{ds} = \frac{U \cdot dM}{I \cdot ds} = \frac{U}{I} \cdot T = 0$$

Τοῦτο αὐτὸ ἀκριβῶς, ἢτοι  $\frac{dR}{ds} = 0$ , παραδέχεται

καὶ ὁ πολὺς Résal διὰ τὸν γενικὸν ὕπολογισμὸν τοῦ τε ἔργου καὶ τῆς στοιχειώδους παραμορφώσεως τῶν θλιβομένων ἢ ἐλκυομένων καὶ καμπτομένων ἅμα δοκῶν, διὰ τὸν τοιοῦτον ὕπολογισμὸν ῥητῶς παραδεχόμενος ὡς μὴδενιζομένη τὴν διατεμνοῦσαν  $T$  καὶ ἐπιλέγων ἐν σελίδι 240 Résistance des Matériaux. «Ἐξερχόμεθα ἀπὸ τῆς μαθηματικῆς ἀληθείας, εἰσερχόμενοι οὕτως εἰς τὴν πρακτικὴν ἀλήθειαν. Τὸ ἐκ τῆς παραμελήσεως τῆς ἐπιδράσεως τῆς διατεμνοῦσης διπραϊτόμενον σφάλμα δὲν εἶνε μὲν παραμελητέον κατὰ τὴν αὐστηρὰν ἔνοιαν τῆς θεωρίας τῆς ἔλαστικότητος, ἀλλὰ τυγχάνει τοῦτο ἄνευ σημασίας ὅσον ἀφορᾷ εἰς τὴν Ἀντίστασιν τῆς ὕλης, ὡς θέλομεν ἐξακριβώσῃ ὕπολογίζοντες τὴν παραμορφῶσιν πρίσματος ἐφ' οὗ μεταβάλλεται ἡ ῥοπῆ κάμψεως ἀπὸ διατομῆς εἰς διατομὴν.»

Ὡς γνωστὸν ἄλλοτε, ἡ ἐκμηδένισις τῆς διατεμνοῦσης, ἢτοι ἡ σταθερότης τοῦ  $R$  μεταξὺ 2 διατομῶν, συμπίπτει ἀπολύτως μετὰ τῆς θεμελιώδους ὑποθέσεως τῆς Ἀντίστασεως τῆς ὕλης, τῆς ἐγκαρσίου διατομῆς, κατὰ τὴν κάμψιν, παρομοιωσῆς τοῦτέστιν ἐπιπέδου καὶ καθέτου ἐπὶ τῆς οὐδετέρας ἰνὸς.



τίου επιπέδου άπασών τών ως άνω δυνάμεων, ή συνθήκη ισορροπίας παρασταθήσεται δια της εξίσωσης.

$$\left( S + \frac{ds}{dy} dy - S \right) b. ds + N dy. ds = 0,$$

της προβολής τών κατακορύφων δυνάμεων εξ-αφανιζομένης ὁθεν

$$(18) \quad N = -b. \frac{dS}{dy}$$

(Έπεται συνέχειω)

## Η ΑΣΦΑΛΤΟΣΤΡΩΣΙΣ ΤΩΝ ΟΔΩΝ

Άρθρον τοῦ κ. Δ. Κ. ΚΑΛΛΙΑ

Έν τῷ ὑπ' ἀριθ. 329 φύλλῳ τῆς 8ης Σεπτεμβρίου τῆς ἐφημερίδος « Ἀθηναί » ἐδημοσίευσεν ὁ κ. Δ. Κ. Καλλίας διαιτριβὴν περὶ τῆς ἀσφαλτοστρώσεως τών ὁδών, λαμβάνων ἀφορμὴν ἐκ τηλεγραφήματος ἀγγέλλοντος ὅτι μεταξὺ τῆς παρὰ τῇ Διασκέψει Ἑλληνικῆς Ἀντιπροσωπείας καὶ ἐνὸς Ἀγγλικοῦ Οἴκου ὑπεγράφη σύμβασις ἀσφαλτοστρώσεως τών ὁδών.

Γνωμοδοτήσεις τών ἀρμοδιωτέρων μηχανικῶν καὶ ἀποφάσεις τοῦ Συμβουλίου τών Δημοσίων ἔργων ἔκριναν ἐνδεδειγμένον τὸ σκωριασφαλικὸν ὁδοστρώμα τοῦ κ. Καλλία, ὅστις πρῶτος ἐχορησιμοποίησε τὴν μεταλλικὴν σκωρίαν καὶ δι' ὃ ἔλαβε προνόμιον εὐρεσ τεχνίας, ἀπονεμηθὲν τὸ 1912 δυνάμει τοῦ Νόμου ΔΣΔ τῆς τότε Διπλῆς Βουλῆς τοῦ 1912.

Κατὰ τὸ 1915 τὸ Συμβούλιον τών Δημοσίων ἔργων κατόπιν προτάσεως τῆς Ἑλληνικῆς Ἐταιρείας Τεχνικῶν Κατασκευῶν ἀπεφάνθη διὰ τῆς ὑπ' ἀριθ. 149 τῆς 12 Μαΐου πράξεως αὐτοῦ ὑπὲρ τῆς ἐφαρμογῆς τοῦ σκωριασφαλικοῦ ὁδοστρώματος Καλλία εἰς τὰς ὁδοὺς Πατησίων, Κηφισίας, Ἀμαλίας, Γεωργίου, Ὀλγας καὶ Πειραιῶς.

Τὴν ἀπόφασιν ταύτην ἐστήριξεν εἰς τὰς ἀποφάσεις τών ἐν Παρισίοις καὶ Βρυξελλαῖς καὶ Λονδίῳ Διεθνῶν Συνεδρίων καὶ εἰς τὴν ἐκθεσιν τοῦ Βέλγου Γενικοῦ εἰσηγητοῦ κ. Lemaitre, τὰς γνωμοδοτήσεις τών ἐν Ἑλλάδι ἀρμοδίων καὶ τὴν ἐκθεσιν τοῦ ἐν Ἀλεξανδρείᾳ ἐφαρμοσάντος τὸ σύστημα τοῦ κ. Καλλία Ἀγγλοῦ Ἀρχιμηχανικοῦ D. E. Loyd Davies πρὸς τὸ Διεθνὲς Συνέδριον τών ὁδῶν. Τὸ Συμβούλιον ἐξέδωκε τὴν ὀριστικὴν αὐτοῦ γνώμην στηριζόμενον ἐπὶ τών γενομένων δοκιμῶν εἰς τὰς ὁδοὺς Ἀκαδημίας, Κάνιγγος, Σταδίου καὶ εἰς τὰ Χαυτεῖα, ὅπου μάλιστα τὸ σκωριασφαλικὸν μείγμα ἐτοποθετήθη ἐπὶ ἀπλῆς σκωριασφά-

σεως ἄνευ τσιμέντου, ἐνῶ εἰς τὰς ἄλλας ὁδοὺς ἐπὶ τσιμεντοσκωροκονιάματος. Ἐχουσι μάλιστα συνταχθῆ καὶ προϋπολογισμοὶ διὰ τὰς ὁδοὺς Πατησίων, Κηφισίας, Ἀμαλίας καὶ Γεωργίου ἀνελθόντες ἐν συνόλῳ εἰς 375,000 δραχ. ἐκ τών ὁποίων 150,000 βαρύνουσι τὴν Ἐταιρείαν τών Τροχιοδρόμων. Ἡ δαπάνη θὰ ἀνήχεται εἰς 225,000 δραχ. καὶ θὰ ἦτο ἄλλοῖα ἢ ὕψις τών Ἀθηνῶν.

Ὁ κ. Καλλίας ὢν Διευθ. τών Δημοσ. ἔργων, τότε φοβούμενος παρεξηγήσεως δὲν ἔθεσεν τὸ ἔργον εἰς ἐφαρμογὴν ἄνευ μεθοδίας· διότι ὁ νόμος ΣΙΒ' τοῦ 1852 εἰς τὸ ἄρθρον 34, διαλαμβάνει κατὰ λέξιν ὅτι δι' ἀντικείμενα τών ὁποίων ἡ κατασκευὴ ἀνήκει ἀποκλειστικῶς εἰς τοὺς ἔχοντας προνόμιον ἐφευρέσεως ἐπιτρέπονται συμφωνίαι ἄνευ δημοσίου συναγωνισμοῦ.

Ἐὰν ἐπισκεφθῆ τις τὰ Χαυτεῖα ὅπου τὸ σκωριασφαλικὸν ἐτέθη ἐπὶ ἀπλῆς σκωροστρώσεως πρὸ πενταετίας, καὶ ὅπου δὲν παρουσιάζει οὔτε ἴχνος φθορᾶς μεθ' ὅλην τὴν ἀδιάκοπον κυκλοφορίαν καὶ τὴν στάθμευσιν ἀμαξῶν, πείθεται ὅτι τὸ σύστημα τοῦτο εἶναι ἐνδεδειγμένον δι' ἐπίστρωσιν ἰδίᾳ τῆς κοινισαλέας ὁδοῦ Πειραιῶς Ἀθηνῶν, ἣτις εἶναι τὸ μαρτύριον τών ἀμαξοκαρραγωγῶν, καὶ ἡ πηγὴ μεγάλου μέρους κονιορτοῦ τών δύο πόλεων.

Ἐχομεν δύο εἶδη ἀσφαλιτικῶν ὁδοστρωμάτων α'. Τὸ τῆς πεπιεσμένης ἀσφάλτου (asphalte comprimée) καὶ β'. Τὸ τῆς χυτῆς ἀσφάλτου (asphalte coulé) ἐκ τούτων πλεονεκτεῖ τὸ τῆς χυτῆς ἀσφάλτου διότι εἶναι ὀλιγώτερον ὀλισθηρὸν.

Ἐπὶ τῆς ἐπιφανείας τοῦ ὁδοστρώματος τών Χαυτεῶν παρατηροῦνται μικραὶ τινες ἀνωμαλῖαι αἵτινες εἶναι ἀποτέλεσμα τῆς διὰ τῆς ψύξεως στερεοποιήσεως τοῦ μείγματος, ἐνῶ εἰς τὰς πεπιεσμένας ἀσφάλτους ἡ ἐπιφάνεια διὰ τοῦ σιδηρώματος γίνεται λίαν ὀλισθηρά. Αἱ μικραὶ ἀνωμαλῖαι εἶναι πολὺταιμν ἰδίως διὰ τὰς ὁδοὺς βαρεῖας κυκλοφορίας ὡς ἡ ὁδὸς Πειραιῶς. Ἐνεκα τών πλεονεκτημάτων αὐτῶν ὁ σύλλογος τών Ἀμαξηλατῶν δι' ἀναφορᾶς τοῦ ἀπὸ 11 Μαρτίου 1914 πρὸς τὸ Ὑπουργεῖον αἰτεῖται β-πως αἱ ὁδοὶ τών Ἀθηνῶν στρωθῶσι διὰ τοῦ συστήματος τοῦ κ. Καλλία.

Διὰ νὰ εἶναι ἐν ὁδοστρώμα τέλειον ἀπαιτεῖται νὰ εἶναι μεγίστης ἀτοχῆς, καὶ ἑλαστικόν. Ἡ σκωρία Λαυρεῖον ἣτις ἔχει ἀπορριφθῆ εἰς τὰς ἀκτὰς τοῦ Λαυρεῖον ὡς ἀχρηστος εἰς ἑκατομμύρια τόννων, παρουσιάζει ἀντίστασιν κατὰ τὰς δοκιμὰς τὰς γενομένας εἰς τὸ δοκιμαστήριον τῆς σχολῆς τών Γεφυροδοποιῶν τών Παρισίων, 2625 χιλιογράμμων κατὰ τετραγωνικὸν ἑκατοστά, δηλαδὴ πενταπλασίαν τοῦ γρανίτου