

Algorithm for finding the maximum soil stress under a footing subjected to vertical loading and biaxial bending when the Resultant Force Position lies between the internal and external kernel of the footing's plan.

ΑΛΓΟΡΙΘΜΟΣ ΕΥΡΕΣΗΣ ΜΕΓΙΣΤΗΣ ΤΑΣΗΣ ΚΑΙ ΟΥΔΕΤΕΡΟΥ ΑΞΟΝΑ ΓΙΑ ΠΕΔΙΛΟ ΜΕ ΔΙΑΞΟΝΙΚΗ ΚΑΤΑΠΟΝΗΣΗ ΟΤΑΝ Η ΣΥΝΙΣΤΑΜΕΝΗ ΕΥΡΙΣΚΕΤΑΙ ΕΚΤΟΣ ΤΟΥ ΠΥΡΗΝΑ ΤΗΣ ΔΙΑΤΟΜΗΣ.

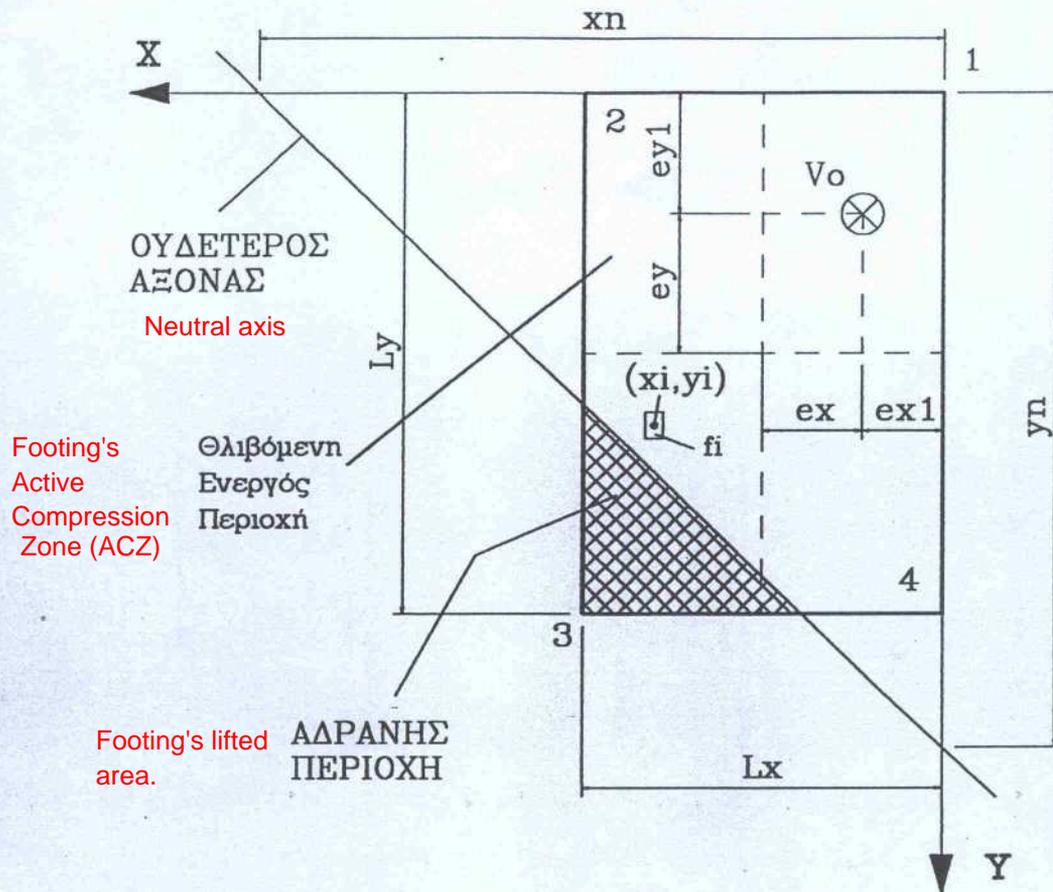


Figure 1.
ΣΧΗΜΑ Π9

ΔΕΔΟΜΕΝΑ ΚΑΙ ΕΞΙΣΩΣΕΙΣ ΤΟΥ ΠΡΟΒΛΗΜΑΤΟΣ Data and problem equations

Δίδονται : V_o, e_x, e_y, L_x, L_y . Known data

Αναζητείται η θέση του ουδέτερου άξονα και η μέγιστη τάση σ_1 .
To find the location of the Neutral Axis and the maximum soil stress s_1 .

Εξισώσεις Equations

$$F_o = L_x \cdot L_y, \quad e_{x1} = L_x/2 - e_x, \quad e_{y1} = L_y/2 - e_y$$

Τάσεις όταν η V_o κείται μέσα στον πυρήνα (αρχική εκτίμηση θέσης ουδέτερου άξονα).

$$\sigma_1 = V_o/F_o \cdot \{ 1 + 6 \cdot e_x/L_x + 6 \cdot e_y/L_y \} \quad (1)$$

$$\sigma_2 = V_o/F_o \cdot \{ 1 - 6 \cdot e_x/L_x + 6 \cdot e_y/L_y \} \quad (2)$$

$$\sigma_3 = V_o/F_o \cdot \{ 1 - 6 \cdot e_x/L_x - 6 \cdot e_y/L_y \} \quad (3)$$

$$\sigma_4 = V_o/F_o \cdot \{ 1 + 6 \cdot e_x/L_x - 6 \cdot e_y/L_y \} \quad (4)$$

Τάση σε τυχόν σημείο της θλιβόμενης ενεργού περιοχής με συντεταγμένες (x_i, y_i)

$$\sigma_i = (1 - x_i/L_x - y_i/L_y) \cdot \sigma_1 \quad (5) \quad \text{Soil stress for a point } (x_i, y_i) \text{ inside the Active Compression Zone (ACZ).}$$

Soil stresses when the Resultant V_o lies inside the internal kernel.
(Initial estimation of the Neutral Axis location)

Equations of equilibrium between external actions and soil stresses when the Resultant V_0 lies between the internal and the external kernel of the footing area.
(A part of the footing is lifted)

Εξισώσεις ισορροπίας εξωτερικών δράσεων- τάσεων εδάφους όταν η V_0 κείται εκτός πυρήνα.
(Υπάρχει αδρανής περιοχή στο πέδιλο).

$$\sum Z=0,$$

$$V_0 = \int \sigma \cdot df \rightarrow (5) \rightarrow \sigma l * \{ \int S \cdot df - \int x/xn * df - \int y/yn * df \} = \sigma l * \{ F - S_y/xn - S_x/yn \} (6)$$

$$\sum M_y=0,$$

$$V_0 * exl = \int \sigma * x * df \rightarrow (5) \rightarrow \sigma l * \{ \int S * x * df - \int x^2/xn * df - \int x * y/yn * df \} = \sigma l * \{ S_y - I_y/xn - I_{xy}/yn \} (7)$$

$$\sum M_x=0,$$

$$V_0 * eyl = \int \sigma * y * df \rightarrow (5) \rightarrow \sigma l * \{ \int S * y * df - \int x * y/xn * df - \int y^2/yn * df \} = \sigma l * \{ S_x - I_{xy}/xn - I_x/yn \} (8)$$

S_x, S_y : the first moments of ACZ in respect to axes X and Y.

I_x, I_y : the moments of inertia ACZ in respect to axes X and Y.

I_{xy} : the product of inertia of ACZ in respect to axes X and Y.

όπου S_x, S_y οι στατικές ροπές της θλιβόμενης ενεργού διατομής ως προς X και Y.
 I_x, I_y οι ροπές αδρανείας της θλιβόμενης ενεργού διατομής ως προς X και Y.
 I_{xy} το γινόμενο αδρανείας (φυγόκεντρος ροπή) της θλιβόμενης ενεργού διατομής.

Αντικαθιστώντας την (6) στις (7) και (8) και θέτοντας $T_0 = F - S_y/xn - S_x/yn$ έχουμε:

Substitute (6) in (7) and (8) and set $T_0 = \dots\dots\dots$

$$exl = (S_y - I_y/xn - I_{xy}/yn) / T_0 (9) \text{ και } eyl = (S_x - I_{xy}/xn - I_x/yn) / T_0 (10)$$

Μετασχηματίζοντας τις (9) και (10) ώστε να λάβουν την μορφή $xn1 = w(xn, yn)$, $yn1 = u(xn, yn)$ ώστε να λυθή το μη γραμμικό σύστημα (9) και (10) με την απλή επαναληπτική μέθοδο.

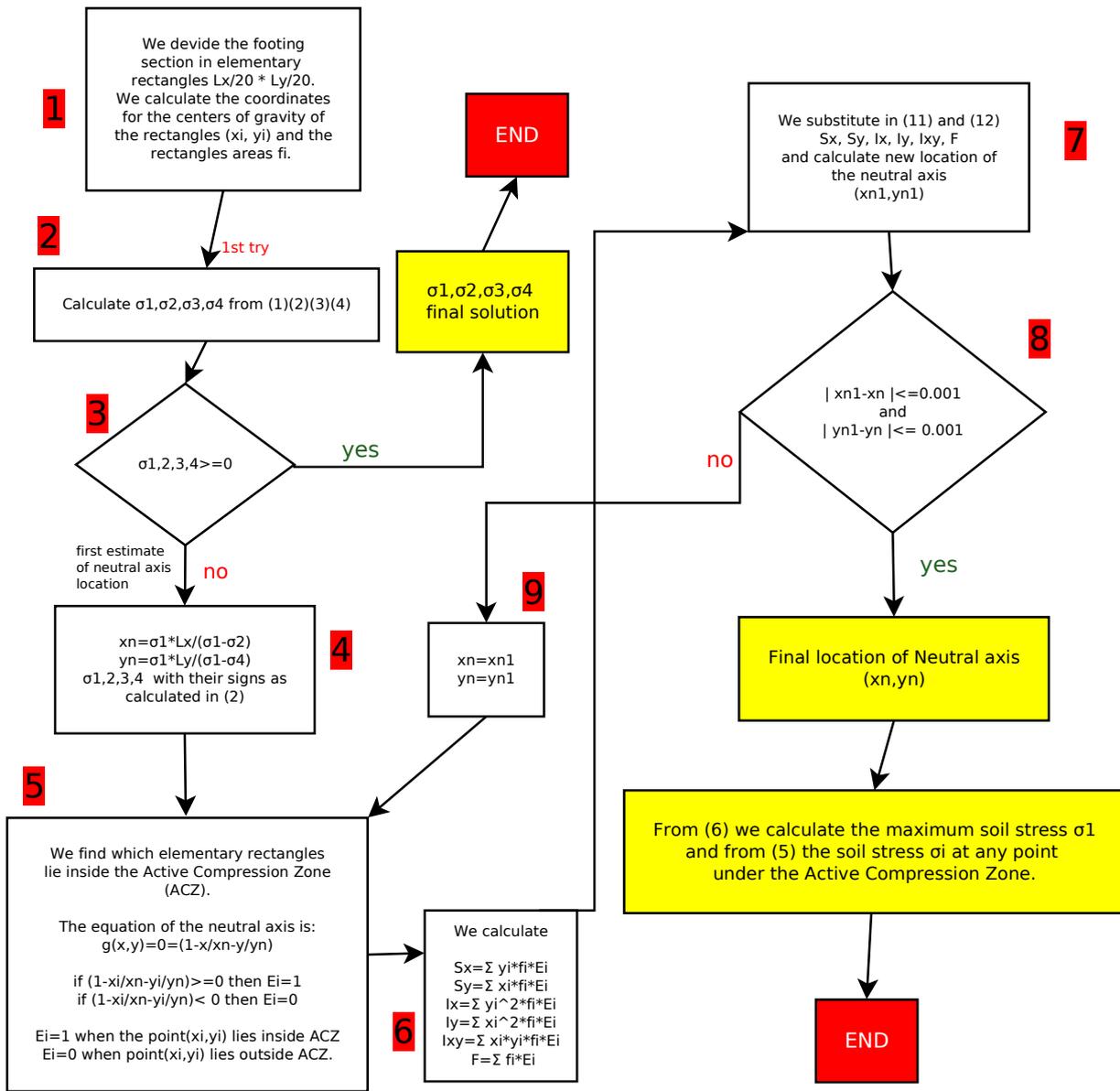
(Από τις δοκιμές που έχω κάνει η μέθοδος συγκλίνει ταχύτατα προς την λύση).

Re-write equations (9) and (10) in the form $xn1 = w(xn, yn)$ and $yn1 = u(xn, yn)$ and solve system with simple iterations.

$$xn1 = I_y / (S_y - T_0 * exl - I_{xy}/yn) (11) \text{ και } yn1 = I_x / (S_x - T_0 * eyl - I_{xy}/xn) (12).$$

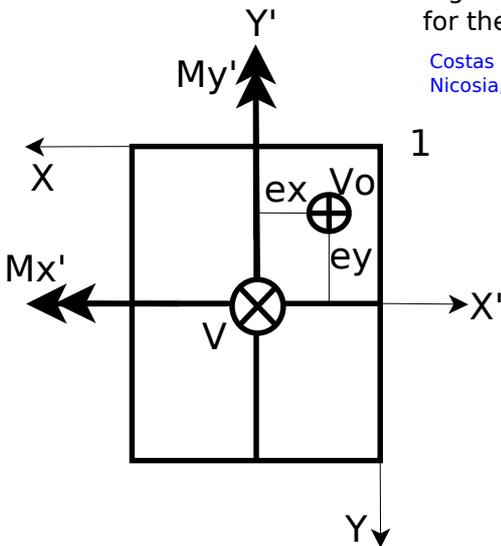
(xn and yn at both sides of equations)

See next page for the algorithm's flowchart in English



Algorithm to find Neutral Axis location and max soil stress for the general case of biaxial loading of foundation footings

Costas Santamas , costas@santamas.org
 Nicosia, Cyprus 1995.



Notes:

1. The location of the origin $(0,0)$, the max soil stress σ_1 and the resultant force V_0 are always taken as shown on figure.
2. Given the loading (V, M_x', M_y') , at the center of the foundation, then $V_0 = V, e_y = M_x'/V, e_x = M_y'/V$,