

ẢNH HƯỞNG CỦA QUÁ TRÌNH ĐẶT TẢI PHỨC TẠP TRONG BÀI TOÁN ÔN ĐỊNH NGOÀI GIỚI HẠN ĐÀN HỒI CỦA BẢN VỎ

ĐÀO HUY BÍCH

Cho đến nay còn rất ít các nghiên cứu về mặt lý thuyết ảnh hưởng của quá trình đặt tải phức tạp trong bài toán ôn định của bản vỏ ngoài giới hạn đàn hồi. Sự xuất hiện lý thuyết quá trình biến dạng đàn dẻo [1] cho phép nghiên cứu bài toán này một cách thấu đáo hơn. Trong bài này đề cập đến vấn đề nêu trên.

§1. QUÁ TRÌNH ĐẶT TẢI TRƯỚC TỐI HẠN

Giả sử với quá trình đặt tải phức tạp trước tối hạn trong bản hoặc vỏ tại thời điểm t xuất hiện trạng thái ứng suất phẳng phi mômen

$$\sigma_{33} = \sigma_{32} = \sigma_{13} = 0, \quad \varepsilon_{32} = \varepsilon_{13} = 0,$$

$$\sigma = \frac{1}{3} (\sigma_{11} + \sigma_{22}), \quad \sigma_u = (\sigma_{11}^2 + \sigma_{22}^2 - \sigma_{11}\sigma_{22} + 3\sigma_{12}^2)^{1/2}.$$

Xem rằng vật liệu không nén được ta có

$$\varepsilon_{33} = -(\varepsilon_{11} + \varepsilon_{22}), \quad \varepsilon_u = \frac{2}{\sqrt{3}} (\varepsilon_{11}^2 + \varepsilon_{22}^2 + \varepsilon_{11}\varepsilon_{22} + \varepsilon_{12}^2)^{1/2}.$$

Nếu quá trình đặt tải trước tối hạn là đơn giản khắp nơi ta có

$$\sigma_{ij} - \sigma \delta_{ij} = \frac{2\sigma_u}{3\varepsilon_u} (\varepsilon_{ij} - e \delta_{ij}), \quad \sigma_u = \Phi(\varepsilon_u), e = 0.$$

Nếu quá trình đặt tải phức tạp, ta sử dụng hệ thức của lý thuyết quá trình biến dạng đàn dẻo [2], trong trường hợp ứng suất phẳng nó có dạng

$$d\varepsilon_{ij} = \frac{2}{3} \sigma_{uk}(s) (d\varepsilon_{ij} + \delta_{ij}d\varepsilon_{kk}) + [\Phi'(s) - \sigma_{uk}(s)] \frac{\sigma_{km}d\varepsilon_{km}}{\sigma_u^2} \sigma_{ij}, \quad (1.1)$$

(i, j, k, m = 1, 2)

§2. PHƯƠNG TRÌNH ÔN ĐỊNH

Giả sử sau thời điểm t_k khi tiếp tục vỏ cùng nhau quá trình đặt tải bản hoặc vỏ bị vồng, nó nhận được biến dạng thêm $\delta\varepsilon_{ij}$. Dùng giả thiết pháp tuyến thẳng ta viết

$$\delta\varepsilon_{ij} = \delta\varepsilon_{ij}^* - Z\delta x_{ij}$$

trong đó

$$\delta \varepsilon_{ij}^* = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial \delta u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial \delta u_j}{\partial x_i} \right) - k_{ij} \delta W,$$

$$\delta \chi_{ij} = \frac{\partial^2 \delta W}{\partial x_i \partial x_j},$$

δu_i — chuyển dịch thêm, δW — độ vồng của mặt giữa, $\delta \chi_{ij}$ — biến thiên của độ cong độ xoắn mặt giữa liên quan đến mặt ổn định, k_{ij} — độ cong chính của vỏ ($k_{12} = 0$).

Theo (1.1) ta có giá số ứng suất

$$\delta \sigma_{ij} = \frac{2}{3} \sigma_{uk}(s) (\delta s_{ij} + \delta_{ij} \delta \varepsilon_{kk}) + [\Phi'(s) - \sigma_{uk}(s)] \frac{\sigma_{km} \delta \varepsilon_{km}}{\sigma_u^2} \sigma_{ij}, \quad (2.1)$$

$$\delta s = \frac{2}{\sqrt{3}} (\delta \varepsilon_{11}^2 + \delta \varepsilon_{22}^2 + \delta \varepsilon_{11} \delta \varepsilon_{22} + \delta \varepsilon_{12}^2)^{1/2}.$$

Giá số của ứng lực và mômen của bản hoặc vỏ xác định bằng biểu thức

$$\delta T_{ij} = \int_{-h/2}^{h/2} \delta \sigma_{ij} dz, \quad \delta M_{ij} = \int_{-h/2}^{h/2} \delta \sigma_{ij} z dz \quad (2.2)$$

còn giá số của công thay đổi hình dáng

$$\delta W' = S_{ij} \delta \varepsilon_{ij} = \sigma_u (\varepsilon - Z \kappa)$$

trong đó

$$\varepsilon = \frac{\sigma_{ij}}{\sigma_u} \delta \varepsilon_{ij}^* = \bar{\sigma}_{ij} \delta \varepsilon_{ij}^*, \quad \kappa = \frac{\sigma_{ij}}{\sigma_u} \delta \chi_{ij} = \bar{\sigma}_{ij} \delta \chi_{ij}$$

Trong miền biên dạng chủ động $\delta W' > 0$, $\delta \sigma_{ij}$ liên hệ với $\delta \varepsilon_{ij}$ theo (2.1), trong miền cát tát $\delta W' < 0$, liên hệ $\delta \sigma_{ij}$ — $\delta \varepsilon_{ij}$ theo định luật Hooke. Biên phân chia các miền này Z , xác định từ hệ thức

$$\varepsilon - Z \kappa = 0 \quad (2.3)$$

Dùng (2.1), (2.2) tính các biến thức của ứng lực và mômen:

$$\delta T_{ij} = \frac{2}{3} N_1 (\delta \varepsilon_{ij}^* + \delta_{ij} \delta \varepsilon_{kk}^*) - \frac{2}{3} N_2 (\delta \chi_{ij} + \delta_{ij} \delta \chi_{kk}) + \frac{1}{m} \bar{\sigma}_{ij} [(P_1 - N_1) \varepsilon - (P_2 - N_2) \kappa], \quad (2.4)$$

$$\delta M_{ij} = \frac{2}{3} N_2 (\delta \varepsilon_{ij}^* + \delta_{ij} \delta \varepsilon_{kk}^*) - \frac{2}{3} N_3 (\delta \chi_{ij} + \delta_{ij} \delta \chi_{kk}) + \frac{1}{m} \bar{\sigma}_{ij} [(P_2 - N_2) \varepsilon - (P_3 - N_3) \kappa], \quad (2.5)$$

trong đó

$$P_m = \int_{-h/2}^{h/2} \Phi'(s) Z^{m-1} dz = \frac{1}{m} \left\{ 3G \left[Z_o^m - \left(-\frac{h}{2} \right)^m \right] + \Phi'(s) \left[\left(\frac{h}{2} \right)^m - Z_o^m \right] \right\},$$

$$N_m = \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_{uk}(s) Z^{m-1} dz = \frac{1}{m} \left\{ 3G \left[Z_o^m - \left(-\frac{h}{2} \right)^m \right] + \delta_{uk}(s) \left[\left(\frac{h}{2} \right)^m - Z_o^m \right] \right\}.$$

$$(m = 1, 2, 3)$$

Nhận (2.4) với S_{ij}/σ_u , ta được

$$P_1\varepsilon - P_2\varkappa = \frac{3S_{ij}}{2\sigma_u} \delta T_{ij} \quad (2.6)$$

Từ (2.3) và (2.6) ta nhận được phương trình để xác định biến của miền biến dạng chủ động và thu động Z_o

$$P_1 Z_o - P_2 = 3S_{ij}\delta T_{ij}/2\varkappa. \quad (2.6')$$

Nhờ các hệ thức (2.4), (2.5) và (2.3) ta viết các biểu thức của gia số momen

$$\begin{aligned} \delta M_{ij} &= \frac{N_2}{N_1} \delta T_{ij} + \frac{2}{3} \left(\frac{N_2^2}{N_1} - N_3 \right) (\delta \varkappa_{ij} + \delta_{ij} \delta \varkappa_{kk}) + \\ &+ \sigma_{ij} \left[\left(N_3 - \frac{N_2^2}{N_1} + \frac{P_2^2}{P_1} - P_3 \right) \varkappa + \frac{3}{2} \left(\frac{P_2}{P_1} - \frac{N_2}{N_1} \right) S_{ij} \delta T_{ij} / \sigma_u \right]. \end{aligned} \quad (2.7)$$

Các phương trình vi phân cơ bản của bài toán ôn định bùn vỏ có dạng

$$\begin{aligned} \frac{\partial \delta T_{ij}}{\partial x_j} &= 0, \\ \frac{\partial_2 \delta M_{ij}}{\partial x_i \partial x_j} + T_{ij} \delta \varkappa_{ij} + k_{ij} \delta T_{ij} &= 0, \\ \frac{\partial^2 \delta \varepsilon_{11}^*}{\partial x_2^2} + \frac{\partial^2 \delta \varepsilon_{22}^*}{\partial x_1^2} - 2 \frac{\partial^2 \delta \varepsilon_{12}^*}{\partial x_1 \partial x_2} &= k_{11} \frac{\partial^2 \delta w}{\partial x_2^2} + k_{22} \frac{\partial^2 \delta w}{\partial x_1^2}. \end{aligned} \quad (2.8)$$

§3. ÔN ĐỊNH CỦA BẢN CHỮ NHẬT

Chịu nén hai phía bởi lực thay đổi bất kỳ $p(t)$ và $q(t)$.

a) Trạng thái ứng suất trước tối hạn

$$\sigma_{11} = -p(t), \sigma_{22} = -q(t), \sigma_{12} = 0, \sigma_u = (p^2 - pq + q^2)^{1/2}.$$

Trạng thái biến dạng tương ứng xác định từ hệ thức

$$\begin{aligned} \dot{\varepsilon}_{11} &= \frac{1}{N} \left(-p + \frac{1}{2} q \right) - \left(\frac{1}{\Phi} - \frac{1}{N} \right) \frac{\left(pp + qq - \frac{1}{2} pq - \frac{1}{2} qp \right) \left(p - \frac{1}{2} q \right)}{p^2 - pq + q^2}, \\ \dot{\varepsilon}_{22} &= -\frac{1}{N} \left(q - \frac{1}{2} p \right) - \left(\frac{1}{\Phi} - \frac{1}{N} \right) \frac{\left(pp + qq - \frac{1}{2} pq - \frac{1}{2} qp \right) \left(q - \frac{1}{2} p \right)}{p^2 - pq + q^2}. \end{aligned} \quad (3.1)$$

trong đó $N = (p^2 - pq + q^2)^{1/2} k(s)$.

Từ đây có thể thiết lập phương trình xác định độ dài cung quỹ đạo biến dạng

$$\frac{ds}{dt} = \frac{2}{\sqrt{3}} \left(\dot{\varepsilon}_{11}^2 + \dot{\varepsilon}_{22}^2 + \dot{\varepsilon}_{11} \dot{\varepsilon}_{22} \right)^{1/2} = F(s, t) \quad (3.2)$$

Đo dạng của $F(s, t)$ phức tạp, có thể giải phương trình này theo sơ đồ

$$\frac{S(t_{n+1}) - S(t_n)}{\tau} = F(S(t_n), t_n),$$

$t_n = n\tau$ với $n = 0, 1, 2, 3, \dots$

b) Giải bài toán ôn định của bát với giả thiết của Hooke $\delta\tau_{ij} = 0$

Phương trình xác định biên các miền biến dạng (2.6') đưa về

$$\bar{Z}_o^2 (3G - \Phi') + 2\bar{Z}_o (3G + \Phi') + (3G - \Phi') = 0,$$

trong đó $\bar{Z}_o = 2Z_o/h$, suy ra nghiệm

$$\bar{Z}_o = \frac{\sqrt{3G} - \sqrt{\Phi'}}{\sqrt{3G} + \sqrt{\Phi'}} \quad (3.3)$$

Gia số momen khi đó có dạng

$$\delta M_{ij} = \frac{2}{3} \left(\frac{N_2^2}{N_1} - N_3 \right) (\delta x_{ij} + \delta_{ij} \delta x_{kk}) + \sigma_{ij} \left[\left(N_3 - \frac{N_2^2}{N_1} \right) \left(P_3 - P_2 \frac{h}{2} \frac{1}{Z_o} \right) \right] \pi.$$

Ta tính biểu thức

$$N_3 - \frac{N_2^2}{N_1} = \frac{Gh^3}{4} \psi_N, \quad P_3 - P_2 \frac{h}{2} \frac{1}{Z_o} = \frac{Gh^3}{4} \psi_t$$

trong đó

$$\psi_N = \frac{1}{2} \left[1 + \varphi_N + (1 - \varphi_N) \frac{\bar{Z}_o^2}{4} - \frac{3}{4} \frac{(1 - \varphi_N)^2 (1 - \bar{Z}_o^2)^2}{1 + \varphi_N + (1 - \varphi_N) \bar{Z}_o} \right],$$

$$\psi_t = \frac{1}{2} \left[1 + \varphi_t + \frac{3}{2} (1 - \varphi_t) \frac{\bar{Z}_o}{2} - \frac{1}{2} (1 - \varphi_t) \frac{\bar{Z}_o^3}{2} \right],$$

$$\varphi_N = N'/3G, \quad \varphi_t = \Phi'/3G.$$

Cuối cùng ta được

$$\delta M_{ij} = \frac{Gh^3}{4} \left[-\frac{2}{3} \psi_N (\delta x_{ij} + \delta_{ij} \delta x_{kk}) + (\psi_N - \psi_t) \frac{\sigma_{ij} \sigma_{km}}{\sigma_u^2} \delta x_{km} \right]. \quad (3.4)$$

Thay biểu thức của δM_{ij} vào phương trình vi phân ôn định (2.8) ta được phương trình đối với δW .

$$\left[\delta_{ik} \delta_{jm} - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_N} \right) \frac{\sigma_{ij} \sigma_{km}}{\sigma_u^2} \right] \frac{\partial^4 \delta W}{\partial x_i \partial x_j \partial x_k \partial x_m} - \frac{3\sigma_{ij}}{Gh^2 \psi_N} \frac{\partial^2 \delta W}{\partial x_i \partial x_j} = 0. \quad (3.5)$$

Trong bài toán đang xét nó có dạng

$$\begin{aligned} & \left[1 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_N} \right) \frac{p^2}{p^2 - pq + q^2} \right] \frac{\partial^4 \delta W}{\partial x_1^4} + 2 \left[1 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_N} \right) \frac{pq}{p^2 - pq + q^2} \right] \times \\ & \times \frac{\partial^4 \delta W}{\partial x_1^2 \partial x_2^2} + \left[1 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_N} \right) \frac{q^2}{p^2 - pq + q^2} \right] \frac{\partial^4 \delta W}{\partial x_2^4} + \\ & + \frac{3p}{Gh^2 \psi_N} \frac{\partial^2 \delta W}{\partial x_1^2} + \frac{3q}{Gh^2 \psi_N} \frac{\partial^2 \delta W}{\partial x_2^2} = 0. \end{aligned} \quad (3.6)$$

Giả sử biến của bát tựa bát lè, nghiệm của phương trình thỏa mãn điều kiện biến có thể chọn dưới dạng

$$\delta W = C_{mn} \sin \frac{m\pi x_1}{a} \sin \frac{n\pi x_2}{b}$$

Từ điều kiện tồn tại nghiệm không tầm thường (tức là $C_{mn} \neq 0$) ta được hệ thức để xác định tài tới hạn

$$i^2 \equiv \frac{3b^2}{h^2} = \frac{3G\pi^2 \psi_N}{p \left(\frac{m}{a} \right)^2 + q n^2} \left\{ \left[\left(\frac{m}{a} \right)^2 + n^2 \right]^2 - \frac{3}{4} \left(1 - \left(\frac{\psi_t}{\psi_N} \right) \frac{p \left(\frac{m}{a} \right)^2 + q n^2}{p^2 - pq + q^2} \right)^2 \right\},$$

trong đó $\alpha = a/b$.

(3.7)

Bài toán đưa về tìm giá trị tới hạn t_k của tham số t , sao cho thỏa mãn đồng nhất các phương trình (3.2), (3.7). Khi đó lực tới hạn sẽ là

$$q_{th} = q(t_k), p_{th} = p(t_k).$$

Nếu không tính đến cát tải $Z_0 = -1$, $\psi_N = \varphi_N$, $\psi_t = \varphi_t$, hệ thức (3.7) cho ta

$$i^2 = \frac{\pi^2 N}{p\left(\frac{m}{\alpha}\right)^2 + qn^2} \left\{ \left[\left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]^2 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\Phi'}{N} \right) \frac{\left[p\left(\frac{m}{\alpha}\right)^2 + qn^2 \right]^2}{p^2 - pq + q^2} \right\}. \quad (3.8)$$

Nếu trong quá trình mất ổn định biến dạng là đơn giản, thì $N = E_c$, $\Phi' = E_t$, $p/q = \beta = \text{const}$, $\sigma_u = \gamma q$, $\gamma = (1 - \beta + \beta^2)^{1/2}$, phương trình xác định lực tới hạn sẽ là

$$i^2 = \frac{3G\pi^2 \psi_c}{q \left[\beta \left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]} \left\{ \left[\left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]^2 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_c} \right) \frac{\left[\beta \left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]^2}{\gamma^2} \right\}. \quad (3.9)$$

Nếu không tính đến cát tải, ta có

$$i^2 = \frac{\pi^2 E_c}{q \left[\beta \left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]} \left\{ \left[\left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]^2 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{E_t}{E_c} \right) \frac{\left[\beta \left(\frac{m}{\alpha} \right)^2 + n^2 \right]^2}{\gamma^2} \right\}. \quad (3.10)$$

§ 4. THÍ ĐỊU

Tính lực tới hạn của bǎn vuông bằng vật liệu thép 30XFGA với $i = 75$ chịu nén hai phía theo sơ đồ OA_iP_i

Các số liệu về thép 30XFGA

$$\sigma_s = 4000 \text{ kG/cm}^2$$

$$3G = 2,6 \cdot 10^6 \text{ kG/cm}^2$$

$$k(S) = 92 + 0,832/S$$

Ta chọn tham số $t = q/\sigma_s$, phương trình xác định độ dài cung quỹ đạo

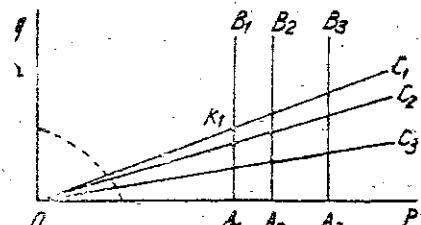
$$\frac{dS}{dt} = F(S, t) = \frac{2}{\sqrt{3}} \left(\dot{\varepsilon}_{11}^2 + \dot{\varepsilon}_{22}^2 + \dot{\varepsilon}_{11} \dot{\varepsilon}_{22} \right)^{1/2}. \quad (4.1)$$

(trong đó

$$\dot{\varepsilon}_{11} = \sigma_s \left\{ \frac{1}{2N(S, t)} - \left(\frac{1}{\Phi'(S)} - \frac{1}{N(S, t)} \right) \frac{\left(t - \frac{1}{2} t_o \right) \left(t_o - \frac{1}{2} t \right)}{t_o^2 - t_o t + t^2} \right\},$$

$$\dot{\varepsilon}_{22} = - \sigma_s \left\{ \frac{1}{N(S, t)} - \left(\frac{1}{\Phi'(S)} - \frac{1}{N(S, t)} \right) \frac{\left(t - \frac{1}{2} t_o \right)^2}{t_o^2 - t_o t + t^2} \right\}, \quad (4.2)$$

$$N(S, t) = \sigma_s (t_o^2 - t_o t + t^2)^{1/2} k(S), t_o = p_a / \sigma_s,$$



Hình 1

Lực kéo bén nhỏ nhất xác định từ hệ thức suy từ (3.7)

$$i^2 = \frac{9a^2}{h^2} = \frac{3G\pi^2\psi_N(S, t)}{\sigma_s(t + t_0)} \left[4 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t(S)}{\psi_N(S, t)} \right) \frac{(t_0 + t)^2}{t_0^2 - t_0 t + t^2} \right]. \quad (4.3)$$

Với đặt tải đơn giản theo quỹ đạo OO_1 ta có hệ thức xác định lực kéo tối hạn suy từ (3.9)

$$i^2 = \frac{\gamma 3G\pi^2\psi_c}{\sigma_u(1 + \beta)} \left[4 - \frac{3}{4} \left(1 - \frac{\psi_t}{\psi_c} \right) \left(\frac{1 + \beta}{\gamma} \right)^2 \right]. \quad (4.4)$$

Ta lấy $OA_1 = P_{01} = 4260$, $t_{01} = 1,085$,

$OA_2 = P_{02} = 4500$, $t_{02} = 1,125$,

$OA_3 = P_{03} = 5500$, $t_{03} = 1,375$,

điểm gãy quỹ đạo xảy ra ngoài giới hạn đàn hồi. Khi bén bị nén một phía lực kéo tối hạn đạt được bằng $p_{th} = 5840kG/cm^2$, do vậy đặt tải đến giá trị poj bén chưa mất ổn định.

Theo quá trình phức tạp OA_1B_1 ghi nhận điểm K1 tương ứng với lực kéo tối hạn, để so sánh với đặt tải đơn giản ta cho bén chịu tải theo quá trình OK_1C_1 . Theo quá trình đặt tải đơn giản OK_1C_1 tìm lực kéo tối hạn theo công thức (4.4). Ta làm tương tự với các quá trình khác OA_1B_1 . Sau đây đưa ra kết quả bằng số của lực kéo tối hạn.

Có tính đến cát tải

theo OA_1B_1 : $q_{th} = 2400kG/cm^2$; theo OC_1 : $q_{th} = 3036kG/cm^2$,

theo OA_2B_2 : $q_{th} = 2200kG/cm^2$; theo OC_2 : $q_{th} = 2700kG/cm^2$

theo OA_3B_3 : $q_{th} = 1600kG/cm^2$; theo OC_3 : $q_{th} = 1686kG/cm^2$.

Không tính đến cát tải.

theo OA_1B_1 : $q_{th} = 1720kG/cm^2$; theo OC_1 : $q_{th} = 2926kG/cm^2$

theo OA_2B_2 : $q_{th} = 1600kG/cm^2$; theo OC_2 : $q_{th} = 2600kG/cm^2$

theo OA_3B_3 : $q_{th} = 920kG/cm^2$; theo OC_3 : $q_{th} = 1568kG/cm^2$

Từ đây suy ra nhận xét:

a) Lực kéo tối hạn khi đặt tải phức tạp thấp hơn nhiều so với lực kéo tối hạn khi đặt tải đơn giản.

b) Tính đến cát tải khi mất ổn định sẽ ảnh hưởng đến giá trị của lực kéo tối hạn trong trường hợp đặt tải phức tạp nhiều hơn trường hợp đặt tải đơn giản.

Nếu điểm gãy quỹ đạo xảy ra trong giới hạn đàn hồi, thì lực kéo tối hạn khi đặt tải phức tạp và đặt tải đơn giản hầu như trùng nhau. Chẳng hạn theo OAB với $OA = 2750$, $p_{th} = 5600kG/cm^2$, còn theo OC : $p_{th} = 5500kG/cm^2$

Kết quả lý thuyết khá phù hợp với các kết quả thực nghiệm trong các công trình [3, 4]

KẾT LUẬN

1. Đưa ra một phương pháp để tính lực kéo tối hạn trong bài toán ổn định của bén vò ngoài giới hạn đàn hồi trong trường hợp đặt tải phức tạp.

2. Chỉ ra ảnh hưởng đáng kể của quá trình đặt tải phức tạp lên giá trị của lực kéo tối hạn.

3. Tính toán lý thuyết khá phù hợp với kết quả thực nghiệm

Địa chỉ:
trường Đại học Tổng hợp HN

Nhận ngày 12/11/1988.

TÀI LIỆU THAM KHẢO

1. ИЛЬЮШИН А. А. Пластичность. Изд-во АН СССР, М., 1963.
2. ДАО ЗУЙ БИК. Модификация соотношений упругопластических процессов средней кривизны. Вестник МГУ, сер. мат. и мех. №5, 1981.
3. ЗУБЧАНИНОВ В. Г. О современных проблемах неупругой устойчивости. сб. Устойчивость в механике деформируемого твердого тела. Калинин, 1981.
4. ГАРАНИКОВ В. В., ЛОТОВ В. Н. Экспериментальные исследования процесса выпучивания пластин. сб. Устойчивость в механике деформируемого твердого тела. Калинин, 1982.

РЕЗЮМЕ

О ВЛИЯНИИ СЛОЖНОГО ПРОЦЕССА НАГРУЖЕНИЯ В ЗАДАЧЕ УСТОЙЧИВОСТИ ТОНКИХ ПЛАСТИН И ОБОЛОЧЕК ЗА ПРЕДЕЛОМ УПРУГОСТИ

На основании локальной теории упругопластических процессов была поставлена задача устойчивости тонких пластин и оболочек за пределом упругости при сложном многопараметрическом нагружении. В задаче устойчивости пластин при произвольной двухпараметрической сжатии предложен новый метод определения критических сил. Расчетные результаты хорошо согласуются с данными экспериментов. Было установлено, что критические силы при сложном нагружении существенно ниже критических сил при простом нагружении и учет области разгрузки при сложном нагружении влияет на них в большей мере, чем при простом нагружении.

HỘI NGHỊ KHOA HỌC

NGHIÊN CỨU VÀ ỨNG DỤNG CƠ HỌC VẬT RẮN BIỂN DẠNG.

Hội chuyên ngành Cơ học vật rắn biến dạng Hội Cơ học Việt Nam phối hợp với Học Viện Kỹ thuật Quân sự, trường Đại học Bách khoa Hà Nội, trường Đại học Tôn Đức Thắng, trường Đại học Xây dựng, Viện Cơ học, Viện Khoa học Kỹ thuật Xây dựng, Viện Khoa học Kỹ thuật giao thông Vận tải đã tổ chức thành công hội nghị Khoa học NGHIÊN CỨU VÀ ỨNG DỤNG CƠ HỌC VẬT RẮN BIỂN DẠNG tại Học Viện Kỹ thuật Quân sự và Hội thảo ỨNG DỤNG CƠ HỌC VẬT RẮN BIỂN DẠNG VÀ SẢN XUẤT VÀ ĐỜI SỐNG tại Tam đảo Vĩnh Phú từ ngày 7-7 đến ngày 9-7-1989. Đồng đảo các cán bộ nghiên cứu và giảng dạy, các cán bộ làm công tác quản lý, các công nhân trực tiếp sản xuất của khắp các ngành trong cả nước có liên quan đến Cơ học vật rắn biến dạng đã tới dự với mục đích:

→ Báo cáo, trao đổi, đánh giá các kết quả nghiên cứu và ứng dụng Cơ học vật rắn biến dạng đạt được từ sau đại hội thành lập phán hội (7-1986).

→ Đề xuất và nêu phương hướng giải quyết các vấn đề thực tế đặt nước đang đặt ra cho ngành Cơ học vật rắn biến dạng.

→ Trao đổi kinh nghiệm về ứng dụng Cơ học vật rắn biến dạng vào sản xuất và đời sống.

→ Tạo điều kiện để liên doanh liên kết trong nghiên cứu và ứng dụng Cơ học vật rắn biến dạng.

Kết quả cho thấy Cơ học vật rắn biến dạng đã có nhiều cố gắng nghiên cứu giải quyết những vấn đề do chính nền sản xuất và cuộc sống của đất nước đặt ra phù hợp với trọng tâm phát triển kinh tế, xây dựng đất nước, cung cấp quốc phòng trong từng thời kỳ.