ESTRUTURAS AEROESPACIAIS II

Prof. Mauricio V. Donadon

ITA-IEA



Falha de Painéis Reforçados

Tipos de Análise

Coluna "Reforçador-Revestimento"

Reforçador + Área Efetiva de Revestimento

Resistência do reforçador normalmente limitada pela falha local

Revestimento normalmente flamba antes de ser atingida a carga final

Painel com Reforçadores Discretos

Revestimento e reforçadores tratados como uma unidade

Tensões de flambagem local do reforçador e entre rebites da chapa normalmente não atingidas antes da carga final

Placas Ortotrópicas

Propriedades dos reforçadores "distribuídas" no revestimento



Coluna "Reforçador-Revestimento"

Modos de Falha "puros":

Flambagem em Flexão

Flambagem em Torção

Flambagem Local seguida de Falha Local

- Em geral, modo de falha em torção é acoplado ao de flexão (exceto para seções com dupla simetria ou ponto-simétricas)
- Seção fechada modo crítico é o de "falha local flexão"
- Seção aberta simétrica ou ponto simétrica "falha local flexão" ou torção pura
- Seção aberta assimétrica "falha local flexão" ou flexo-torção



Comprimento de Semi-Onda e Modo de Falha

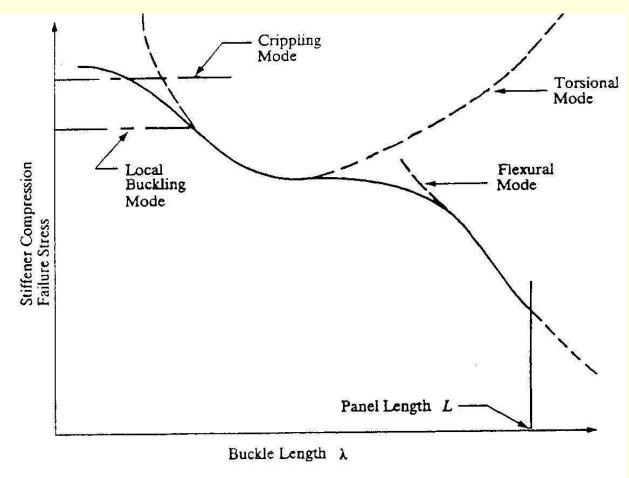
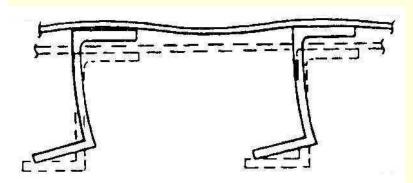


Fig. 6-39 Relação Característica entre Comprimento de Flamba e Modo de Flambagem



Modo "Falha Local – Flexão"



Modo de Falha: Falha Local + Flexão

$$\frac{F_{co}}{2} \le F_c \le F_{cc} \quad \Rightarrow \quad F_c = F_{co} \left[1 - \frac{F_{co} (L'/\rho)^2}{4\pi^2 E_c} \right]$$

$$F_c \le \frac{F_{co}}{2} \quad \Rightarrow \quad F_c = \frac{\pi^2 E}{(L'/\rho)^2}$$

$$F_{co} = \phi \left(1 - \sqrt{1 - 2\frac{F_{cc}}{\phi}} \right)$$
 $\phi = \frac{2\pi^2 E_c}{12.5^2}$

 F_{cc} = tensão média de falha local do reforçador

 $E_{\rm c}$ = módulo de Young em compressão

L' = comprimento efetivo do painel = L/\sqrt{c}

c = coeficiente de engastamento nas extremidades do painel

 ρ = raio de giração do reforçador mais a área efetiva de revestimento

Modo "Falha Local – Flexão"

Procedimento Passo-a-Passo

- ✓ Passo 1: Determine a tensão de falha local, F_{cc} , do reforçador sem a largura efetiva de revestimento, e calcule o parâmetro f;
- ✓ Passo 2: Estime a tensão de falha, F_c, da coluna composta do reforçador e área efetiva de revestimento;
- ✓ Passo 3: Determine a área efetiva de revestimento, baseada no valor estimado de F_c , como mostrado na seção 6.11;
- ✓ Passo 4: Compute ρ e L'/ ρ usando a Fig. 6-40 ou

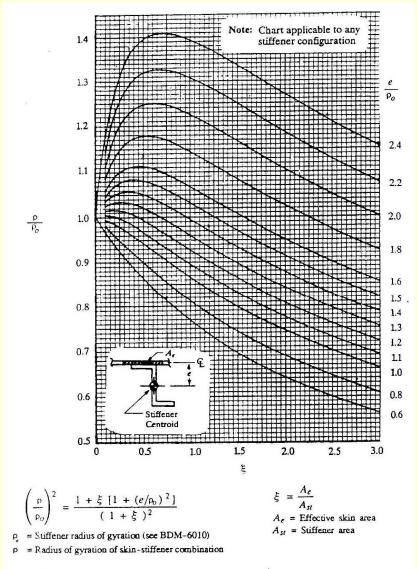
$$\left(\frac{\rho}{\rho_{st}}\right)^2 = \frac{1 + \xi \left[1 + \left(e/\rho_{st}\right)^2\right]}{\left(1 + \xi\right)^2}, \text{ onde } \xi = \frac{A_e}{A_{st}}$$

onde, e = distância entre o centróide do reforçador e a superfície média do revestimento; $A_{\rm e}$ = área efetiva do revestimento, $A_{\rm st}$ = área da seção transversal do reforçador; $\rho_{\rm st}$ e ρ = raios de giração, respectivamente, do reforçador e da combinação reforçador-revestimento.

Modo "Falha Local – Flexão"

- ✓ Passo 5: Compute F_c usando as Eqs. (6.43)
- ✓ Passo 6: Compare a F_c computada no Passo 5 com aquela do Passo 2; se diferente, itere a partir do Passo 2 com o novo valor de F_c .
- ✓ Passo 7: Compute a tensão média no painel $\overline{F}_c = \frac{F_c(A_{st} + A_e)}{A_{st} + b_s t_s}$
- ✓ Passo 8: Compute a margem de segurança em tensões $MS = \frac{\overline{F_c}}{f_c} 1$ onde f_c é a tensão de compressão aplicada no painel.

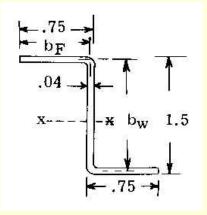
Raio de Giração do Reforçador + Chapa Efetiva







Exemplo



O reforçador da figura, manufaturado de chapa conformada de liga de alumínio 7075-T6 ($E_{\rm c}$ = 10500 ksi; $F_{\rm cy}$ = 67 ksi), é um de quatro reforçadores rebitados a uma placa de espessura 0,025 in, do mesmo material. O painel tem comprimento de 30 in e o coeficiente de engastamento é c = 1,5, ou seja, $L' = L/\sqrt{c} = 30/\sqrt{1,5} = 24,49$ in

Ache a carga que o painel suporta na condição de falha.

Suponha que o espaçamento entre os rebites seja tal a prevenir a flambagem entre rebites.

Exemplo (continuação)

Passo 1: Calculando a tensão de falha local do reforçador pelo Método da Boeing, da Tabela 6.1, m = 0,80; B_{10} = 0,05275; $g_{\rm f}$ = 2,65 Os dois flanges têm uma borda livre, $b_{\rm n}$ = 0,75 – 0,02 = 0,73 in, $t_{\rm n}$ = 0,04 in , de modo que a Eq. (6.13) dá

$$\frac{F_{cc1}}{\sqrt{F_{cv}E}} = \frac{F_{cc1}}{\sqrt{67 \times 10500}} = \frac{F_{cc1}}{838,75} = \frac{B_{10}}{\left[b_1/\left(10g_f t\right)\right]^m} = \frac{0,05275}{\left[0,73/\left(10 \times 1 \times 0,04\right)\right]^{0,80}} = 0,0326$$

ou $F_{\rm cc1}$ = $F_{\rm cc3}$ = 0,0326 x 838,75 = 27,34 ksi ; $P_{\rm cc1}$ = $P_{\rm cc3}$ = 27,34 x 0,73 x 0,04 = 0,798 kips

A alma tem zero bordas livres, $b_{\rm n}$ = 1,5 - 0,04 = 1,46 in, $t_{\rm n}$ = 0,04 in , de modo que a Eq. (6.13) dá

$$\frac{F_{cc2}}{838,75} = \frac{0,05275}{\left[1,46/(10\times2,65\times0,04)\right]^{0.80}} = 0,0408 \Rightarrow F_{cc2} = 34,25 \text{ ksi} \Rightarrow P_{cc2} = 2,000 \text{ kips}$$

$$F_{cc} = \frac{2 \times 0.798 + 2.000}{(2 \times 0.73 + 1.46)0.04} = 30.8 \text{ ksi} \implies \phi = \frac{2\pi^2 E_c}{12.5^2} = \frac{2\pi^2 10500}{12.5^2} = 1326.47$$

$$F_{co} = \phi \left(1 - \sqrt{1 - 2\frac{F_{cc}}{\phi}} \right) = 1326,47 \left(1 - \sqrt{1 - 2\frac{30,8}{1326,47}} \right) = 31,17 \text{ ksi}$$



Exemplo (continuação)

Passo 2: Seja F_c = 25 ksi;

Passo 3:

$$b_e = 1.7t_s \sqrt{\frac{E_c}{F_c}} = 1.7 \times 0.025 \sqrt{\frac{10500}{25}} = 0.871 \text{ in}$$

Passo 4:

$$I_{st} = 2 \left[\frac{0.75 \times 0.04^{3}}{12} + 0.75 \times 0.04 \times (0.75 - 0.02)^{2} \right] + \frac{0.04 \times (1.5 - 0.08)^{3}}{12} = 0.0415 \text{ in}^{4}$$

$$A_{st} = 2 \times 0.75 \times 0.04 + (1.5 - 0.08) \times 0.04 = 0.117 \text{ in}^2 \implies \rho_{st} = \sqrt{\frac{I_{st}}{A_{st}}} = \sqrt{\frac{0.0415}{0.117}} = 0.596 \text{ in}$$

$$\xi = \frac{A_e}{A_{ct}} = \frac{0.871 \times 0.025}{0.117} = 0.186$$
; $e = 0.75 + 0.0125 = 0.7625$ in

$$\left(\frac{\rho}{\rho_{st}}\right)^2 = \frac{1 + \xi \left[1 + \left(e/\rho_{st}\right)^2\right]}{\left(1 + \xi\right)^2} = \frac{1 + 0.186 \left[1 + \left(0.7625/0.596\right)^2\right]}{\left(1 + 0.186\right)^2} = 1,060 \Rightarrow \rho = 0.614 \text{ in}$$

Passo 5:

$$F_c = F_{co} \left[1 - \frac{F_{co} (L'/\rho)^2}{4\pi^2 E_c} \right] = 31.17 \left[1 - \frac{31,17(24,49/0,614)^2}{4\pi^2 10500} \right] = 27,4 \text{ ksi}$$



Exemplo (conclusão)

Passo 2a: Seja $F_c = 27,4$ ksi;

Passo 3a:
$$b_e = 1.7t_s \sqrt{\frac{E_c}{F_c}} = 1.7 \times 0.025 \sqrt{\frac{10500}{27.4}} = 0.832 \text{ in}$$

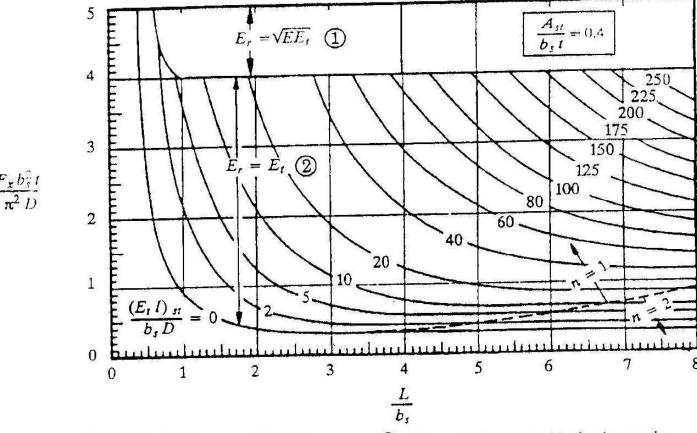
Passo 4a:
$$\xi = \frac{A_e}{A_{st}} = \frac{0.832 \times 0.025}{0.117} = 0.178$$
; $e = 0.75 + 0.0125 = 0.7625$ in

Passo 5a:
$$\left(\frac{\rho}{\rho_{st}}\right)^2 = \frac{1+\xi[1+(e/\rho_{st})^2]}{(1+\xi)^2} = \frac{1+0.178[1+(0.7625/0.596)^2]}{(1+0.178)^2} = 1.059 \Rightarrow \rho = 0.613 \text{ in}$$

Passo 6:
$$F_c = F_{co} \left[1 - \frac{F_{co} (L'/\rho)^2}{4\pi^2 E_c} \right] = 31,17 \left[1 - \frac{31,17(24,49/0,613)^2}{4\pi^2 10500} \right] = 27,4 \text{ ksi}$$

$$P_c = 4F_c(A_{st} + A_e) = 4 \times 27,4(0,117 + 0,832 \times 0,025) = 15,1 \text{ kips}$$

Painéis com Reforçadores Discretos



Curvas para 4 valores de $A_{\rm st}/b_{\rm s}t$, para painéis com 1, 2, 3 e infinitos reforçadores

- ① Skin buckles between stiffeners
- ② Skin and stiffeners buckle simultaneously

Fig. 6-43 Tensão Crítica para Painéis sob Compressão Longitudinal Dois Reforçadores Longitudinais



Painéis com Reforçadores Discretos

Modificação do momento de inércia do reforçador

$$I = I_0 + \frac{A_{st}Z^2}{1 + \left(\frac{A_{st}}{K_1 b_s t_s}\right)}$$

- I₀ é o momento de inércia dos reforçadores em torno do eixo centroidal paralelo ao revestimento;
- **Z** é a distância do centróide do reforçador ao plano médio do revestimento;
- K_1 é um coeficiente para modificação do momento de inércia do reforçador dado pela Fig. 6-41; este coeficiente depende do alongamento L/b_s , e o número de semi-ondas n, na direção longitudinal do painel;

A_{st} é a área da seção transversal do reforçador.

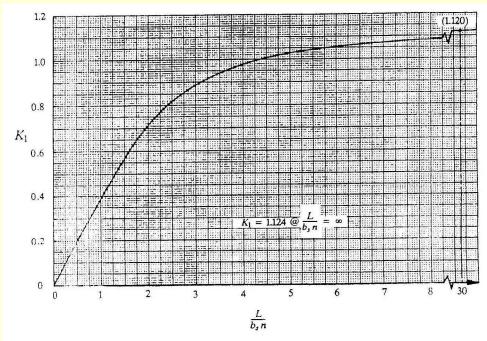


Fig. 6-41 Coeficiente para Cálculo do Momento de Inércia Modificado de Reforçador



Análise, Passo-a-Passo

- Passo 1: Calcule $L/b_s n$, com n=1 como primeira aproximação (para painéis de comprimento infinito, $L/b_s n=\infty$);
- Passo 2: Determine o coeficiente K₁, da Fig. 5-41;
- Passo 3: Calcule o momento de inércia modificado do reforçador, usando a Eq. (6.44);
- Passo 4: Calcule $(E_t I)_{st}/(b_s D)$, usando um valor assumido para o módulo tangente do reforçador e o valor de I calculado no Passo 3; na expressão acima, $D = E_r t_s^3/\left[12\left(1-\upsilon_e^2\right)\right]$ é a rigidez em flexão do revestimento, cujo módulo reduzido E_r é dado, ou por E_t , o módulo tangente do revestimento, ou por $\sqrt{EE_t}$ como mostrado nas curvas de análise;
- Passo 5: Do gráfico apropriado para tensões críticas (Figs. 6-42 a 6-45), determine n na interseção da curva $(E_t I)_{st}/(b_s D)$ apropriada com a vertical passando pelo valor L/b_s . Use a Fig. 6-45 para painéis com 4 ou mais reforçadores;



Análise, Passo-a-Passo

Passo 6: Se o *n* mostrado no gráfico tem o mesmo valor que foi assumido, proceda para o Passo 7; se é diferente, itere do Passo 1 com um novo valor de *n*;

Passo 7: Determine $F_x b_s^2/(\pi^2 D)$ das Figs. 6-42-6-45 (Fig. 6-46 para painéis infinitamente longos)

Passo 8: Compute a tensão crítica de compressão, F_x ;

Passo 9: Determine os módulos tangentes $E_{\rm t}$ para os materiais do reforçador e para do revestimento correspondente à tensão $F_{\rm x}$; se estes módulos assim determinados estiverem razoavelmente perto dos módulos assumidos no Passo 4 (dentro de \pm 3%) proceda para o Passo 10; de outra forma, itere a partir do Passo 4 com novos valores de $E_{\rm t}$.

Passo 10: Verifique se as tensões de flambagem local do reforçador e de flambagem entre rebites do revestimento são realmente maiores do que F_x ;

Passo 11: Compute a margem de segurança para a tensão de compressão uniaxial longitudinal, $MS = F_x/f_x - 1$ onde fx é a tensão longitudinal de compressão uniaxial aplicada

