

第 6 章 応力とひずみ

■ 基本問題解答 ■

基本問題 6-5

$A = 12\,000\text{ mm}^2$, $I = 40 \times 10^6\text{ mm}^4$, $M = 68.6\text{ kN} \cdot \text{m}$, $\sigma_u = -171.5\text{ N/mm}^2$, $\sigma_l = 171.5\text{ N/mm}^2$, $S = 5.7\text{ kN}$,
 $\tau_{max} = 0.71\text{ N/mm}^2$

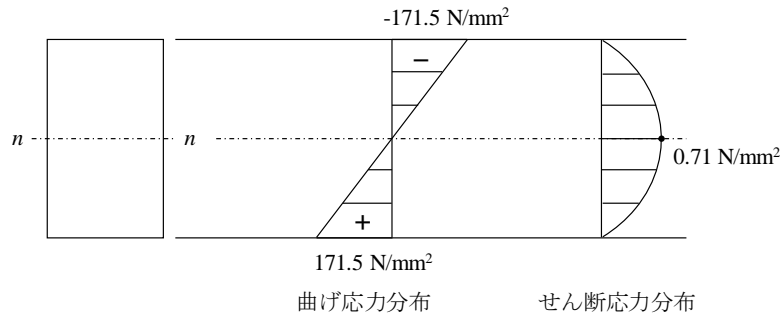


図 6.17 曲げ応力分布とせん断応力分布

基本問題 6-7

$$\sigma_1 = \frac{1}{2}(100 - 50) + \sqrt{\left(\frac{100 + 50}{2}\right)^2 + 50^2} = 115.1\text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_2 = \frac{1}{2}(100 - 50) - \sqrt{\left(\frac{100 + 50}{2}\right)^2 + 50^2} = -65.1\text{ N/mm}^2$$

$$\theta_1 = \frac{1}{2} \tan^{-1} \frac{50}{(100 + 50)/2} = 16.8^\circ \quad \text{および} \quad \theta_2 = 16.8^\circ + 90^\circ = 106.8^\circ$$

$$\tau_{max} = \sqrt{\left(\frac{100 + 50}{2}\right)^2 + 50^2} = 90.1\text{ N/mm}^2$$

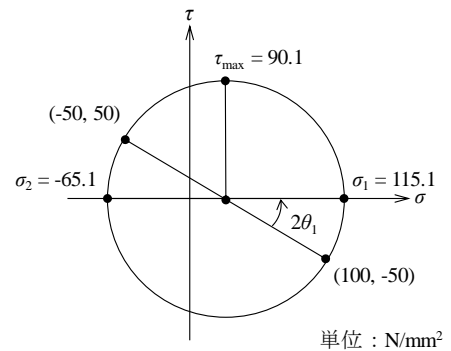


図 6.21 モールの応力円

■ チャレンジ問題解答 ■

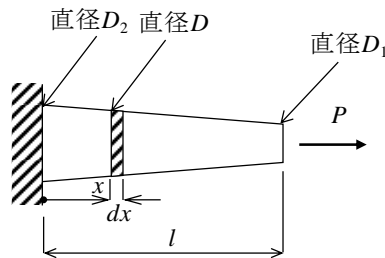
チャレンジ問題 6-1

位置 x の部材の直径 D は、解図 W6.1 から x の関数として、 $D = D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l}x$ となるため、その位置の断面積は、 $A = \frac{\pi D^2}{4} = \frac{\pi}{4} \left(D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l}x \right)^2$ になる。位置 x の部材に生じる応力は

$\sigma = \frac{P}{A} = \frac{4P}{\pi} \left/ \left(D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l} x \right)^2 \right.$ になり、ひずみは $\varepsilon = \frac{\sigma}{E} = \frac{4P}{\pi E} \left/ \left(D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l} x \right)^2 \right.$ になる。

次に、位置 x から微小長さ dx を考える。微小長さ dx では直径の変化が小さいと考えると、微小長さ dx での部材の伸びは $\varepsilon dx = \frac{4P}{\pi E} \left/ \left(D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l} x \right)^2 \right. dx$ となる。したがって、部材の伸び Δl は、 εdx を部材長さに渡って積分することで計算できる。

$$\Delta l = \int_0^l \varepsilon dx = \int_0^l \frac{4P}{\pi E} \left/ \left(D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l} x \right)^2 \right. dx = \frac{4P}{\pi E} \cdot \frac{l}{D_2 - D_1} \left[\frac{1}{D_2 - \frac{D_2 - D_1}{l} x} \right]_0^l = \frac{4Pl}{\pi E D_1 D_2}$$



解図 W6.1 変断面部材の微小長さ dx

チャレンジ問題 6-2

上下対称断面なので、中立軸 $n-n$ は断面の下面から 162 mm になり、断面積は $A = 5\,040 \text{ mm}^2$ 、中立軸に関する断面 2 次モーメントは $I = 62.1 \times 10^6 \text{ mm}^4$ になる。チャレンジ問題 4-1 より、点 C の位置の曲げモーメントは $M = 53.0 \text{ kN} \cdot \text{m}$ となるので、断面の上下縁に生じる曲げ応力はそれぞれ、 $\sigma_u = -138.3 \text{ N/mm}^2$ 、 $\sigma_l = 138.3 \text{ N/mm}^2$ となり、**図解 W6.2** に示す直線分布になる。

チャレンジ問題 4-1 より、せん断力は $S = 26.5 \text{ kN}$ であるので、中立軸位置に生じる最大のせん断応力 τ_{\max} は、中立軸位置より上側の断面 1 次モーメント G_1 を計算して $\tau_{\max} = 8.8 \text{ N/mm}^2$ になる。

断面が変化する位置では、部材 I と II で断面の幅 b が異なるので、部材 I, II に対するせん断応力 τ_I 、 τ_{II} はそれぞれ次のように与えられる。

$$\tau_I = \frac{SG}{Ib_I} = \frac{26.5 \times 10^3 \cdot 60 \times 12 \times 156}{62.1 \times 10^6 \cdot 12} = 4.0 \text{ N/mm}^2$$

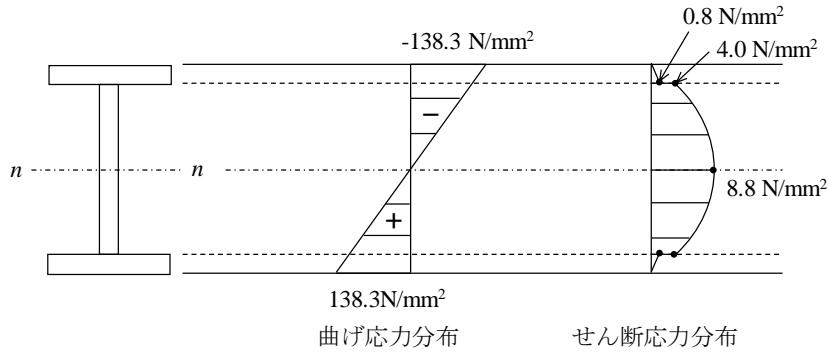
$$\tau_{II} = \frac{SG}{Ib_{II}} = \frac{26.5 \times 10^3 \cdot 60 \times 12 \times 156}{62.1 \times 10^6 \cdot 60} = 0.8 \text{ N/mm}^2$$

断面の上下に生じるせん断応力は 0 なので、せん断応力分布は**図解 W6.2** に示すような分布になる。

部材 I と下側の部材 II との接合部に生じる曲げ応力は、 $\sigma_x = \frac{M}{I} y = \frac{53.0 \times 10^6}{62.1 \times 10^6} \times 150 = 128.0 \text{ N/mm}^2$ になり、断面の鉛直方向の直応力 σ_y が 0 なので、最大主応力 σ_1 、最小主応力 σ_2 はそれぞれ次のような値になる。

$$\sigma_1 = \frac{\sigma_x}{2} + \sqrt{\left(\frac{\sigma_x}{2} \right)^2 + \tau_1^2} = \frac{128.0}{2} + \sqrt{\left(\frac{128.0}{2} \right)^2 + 4.0^2} = 128.1 \text{ N/mm}^2$$

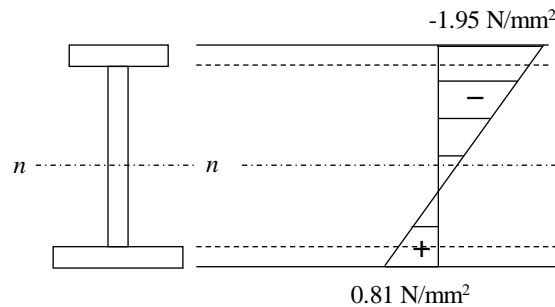
$$\sigma_2 = \frac{\sigma_x}{2} - \sqrt{\left(\frac{\sigma_x}{2} \right)^2 + \tau_1^2} = \frac{128.0}{2} - \sqrt{\left(\frac{128.0}{2} \right)^2 + 4.0^2} = -0.12 \text{ N/mm}^2$$



図解 W6.2 曲げ応力分布とせん断応力分布

チャレンジ問題 6-3

基本問題 2-3 より，中立軸 $n-n$ は断面の下面から 159mm になり，断面積は $A = 41\,500\text{ mm}^2$ ，中立軸に関する断面 2 次モーメントは $I = 615 \times 10^6\text{ mm}^4$ になる。チャレンジ問題 4-10 より，点 AC 間の中央の曲げモーメントは $M = 5.0\text{ kN} \cdot \text{m}$ になるので，断面の上面と下面に生じる曲げ応力（縁応力） σ_u ， σ_l はそれぞれ， $\sigma_u = -1.47\text{ N/mm}^2$ ， $\sigma_l = 1.29\text{ N/mm}^2$ になる。また，軸力 $N = -20\text{ kN}$ なので，軸応力は $\sigma_u = -0.48\text{ N/mm}^2$ になる。したがって，支間中央の梁の応力は曲げ応力と軸応力を合わせて図解 W6.3 のような分布になる。曲げモーメントと軸力の両方を受けているので，応力分布は中立軸の位置で 0 にならないことがわかる。



図解 W6.3 応力分布

チャレンジ問題 6-4

材料 I と II に生じる軸力をそれぞれ N_1 ， N_2 とすると，材料 I と II の伸縮量 Δl_1 ， Δl_2 はそれぞれ次のようになる。

$$\Delta l_1 = \varepsilon_1 \times l_{\text{EF}} = \frac{N_1}{E_1 \cdot A_1} \times l_{\text{EF}} = \frac{N_1}{2.0 \times 10^4 \cdot 20000} \times 3000 = 7.5 \times 10^{-6} N_1$$

$$\Delta l_2 = \varepsilon_2 \times l_{\text{EF}} = \frac{N_2}{E_2 \cdot A_2} \times l_{\text{EF}} = \frac{N_2}{2.0 \times 10^5 \cdot 1000} \times 3000 = 15.0 \times 10^{-6} N_2$$

材料 I と II の伸縮量が等しい ($\Delta l_1 = \Delta l_2$) ことから， N_1 と N_2 の関係は， $N_1 = 2N_2$ となる。

また，力のつり合いは $N_{\text{EF}} = N_1 + N_2$ で，チャレンジ問題 4-15 よりトラス部材 EF に生じる軸力は $N_{\text{EF}} = -80\text{ kN}$ なので，材料 I と II に生じる軸力 N_1 ， N_2 はそれぞれ， $N_1 = -53.3\text{ kN}$ ， $N_2 = -26.7\text{ kN}$ になる。

したがって，トラス部材 EF の伸縮量は， $\Delta l_{\text{EF}} = \Delta l_1 = 7.5 \times 10^{-6} N_1 = 7.5 \times 10^{-6} \times (-53.3 \times 10^3) = -0.4\text{ mm}$ になる。

チャレンジ問題 6-5

温度変化 ΔT によって部材 I と II が伸縮するが、両端が拘束されているため、自由に膨張できず、部材 I と II に軸力(内力)が生じる。部材 I と II に生じる軸力は一定であるので、両部材に生じる軸力を N とすると、部材 I と II の軸力 N による伸縮量と温度変化による伸縮量の和が 0 になるので、 $\alpha_1 \Delta T l + Nl / (E_1 A_1) + \alpha_2 \Delta T l + Nl / (E_2 A_2) = 0$ が成立する。

したがって部材に生じる軸力は $N = -\frac{E_1 A_1 E_2 A_2}{E_1 A_1 + E_2 A_2} (\alpha_1 + \alpha_2) \Delta T$ となる。

部材 I と II の境界の変位は、 $\Delta l = \frac{E_1 A_1 \alpha_1 - E_2 A_2 \alpha_2}{E_1 A_1 + E_2 A_2} \Delta T l$ になる。