

兩振域: $\sigma_D = \sigma_n (1 + 0.5 \frac{\sigma_{min}}{\sigma_{max}})$, σ_D は耐久限度

片振域: $\sigma_D = \sigma_n + \frac{\sigma_B - \sigma_n}{\sigma_B} \sigma_{min}$,

なおこの研究は文部省科学研究費によつて行つた研究の一部である。

26. 安全率の合理的決定法 (20分)

准員 中國四國地方建設局 池 田 哲 夫

今日用いられている安全率は理論、實驗に基いているとは言え、まだ主觀の要素を多分に含み、現代の洗練された設計理論の有効性を著しく減殺している。ここでは統計的概念に基いて安全率を考察し、その合理的決定法を研究した。その要點は次のようである。

1. $\phi(S)$, $\phi(L)$ をそれぞれ構造物の強度 S , これに作用する荷重 L の確率函數とすれば、構造物の破壊の確率 P_f は一般に次式で表わされる。

$$P_f = \int_{min L}^{max L} \phi(L) \int_{min S}^L \phi(S) dS dL$$

2. 靜強度を考える場合、破壊の確率は構造物使用期間中の最大荷重に對して考慮しなければならない。

3. 疲勞強度を考える場合、破壊の確率は次式によつて與えられる荷重 L_e に對して考える。

$$\int_{L_e}^{max L} \frac{\phi(L)}{n(L)} dL = \frac{1}{N}$$

ただし繰返荷重の最小値は一定で最大値 L の分布函數は $\phi(L)$ とする。 $n(L)$ は繰返荷重 L に對する構造物の耐荷繰返回数、 N は構造物使用期間中の總繰返回数とする。

4. 安全率の合理的決定法は次のようである。

(a) 構造物の強度、荷重に關係する諸要素を統計的に處理して強度、荷重の確率函數 $\phi(S)$, $\phi(L)$ の特性値を決定する。

(b) 構造物の經濟性と安全性を考慮して適當な破壊の確率 P_{f0} を指定する。

(c) $\phi(S)$, $\phi(L)$ による破壊の確率 P_f が指定値 P_{f0} になるように、 $\phi(S)$ に對する $\phi(L)$ の相對的位置を決定する。

(d) そのとき安全率は

$$\zeta = \frac{\bar{S}}{\bar{L}}$$

ここに、 $\bar{S}$, $\bar{L}$ はそれぞれ、 S , L の平均値であり、設計にはこれを用いるものとする。

5. 安全率を用いるよりこの逆數(これを安全係數と呼ぶことにする)を用いる方が便利である。なお安全係數は%で表わせば一層便利であろう。

6. 荷重を主荷重と從荷重の2種に分け、主荷重に對する許容應力を主從荷重に對しては増大する場合、増大率 μ' は實用的には次式で表わされる。

$$\mu' = \frac{nL_s + zL_{1s} + zL_{2s} + \dots}{L_s}$$

ここに nL_s は主荷重の、 zL_{1s} , zL_{2s} , $\dots$ は從荷重の設計値を意味し、 L_s は主、從荷重を同時に考えた場合、使用期間中の最大荷重を意味する。

7. $\phi(S)$, $\phi(L)$ としてシャリエー A 型函數を採用すると次のようになる。

$$P_f = \int_{-\infty}^{+\infty} \phi(u) \int_{-\infty}^{au-m} \phi(t) dt du$$

$$\zeta = \frac{1}{1 - mv_s} \quad \lambda = 1 - mv_s$$

ただし、

$$\begin{cases} \phi(u) = \phi_0(u) - \frac{k_L}{3!} \phi_0'''(u) \\ \phi(t) = \phi_0(t) - \frac{k_S}{3!} \phi_0'''(t) \\ a = \frac{\sigma_L}{\sigma_S} \end{cases} \quad \begin{cases} u = \frac{L - \bar{L}}{\sigma_L} \\ t = \frac{S - \bar{S}}{\sigma_S} \\ m = \frac{\bar{S} - \bar{L}}{\sigma_S} \\ v_s = \frac{\sigma_S}{\bar{S}} \end{cases}$$

以上の理論に基づいて各種構築材料の許容応力を合理的に決定することができる。

27. 突合溶接の疲労強度決定に関する一統計的考察 (20分)

正員 熊本大学工学部 福井 武弘

1. 鋼構造物を全溶接にすれば、直線的連続的となり設計施工も簡単となつて、工費の節約ができるといわれているにもかかわらず、今日なおその使用が躊躇される理由の主なるものは、繰返し荷重に対する信頼性の小さい点にある。疲労試験においては、破断するまでの繰返し数に著しい変動を生ずること、すなわち σ - n 曲線が帯状をなすことはしばしば経験される。

このように分散する結果から、従來の如く最小二乗法により σ - n 曲線を決定しても無意味であつて、信頼性の少ないのは當然である。それで、繰返し数生起の頻度、非超過確率の概念を導入した統計的取扱いによる疲労強度曲線を決定し、確固たる根拠を興え、溶接に対する信頼性を大ならしめようとしたものである。

2. 各 σ に対する n の分布は非対称分布をするのが普通であるから、これに對して「確率變量の對數變換を行つた Gauss の正規分布」で表わすこととし、京大岩井博士の兩側有限分布を採用した。この分布曲線を用いて σ と n の相關曲面を考え、 n 及び非超過確率 S を含む次の結果を得たのである。

$$S = \frac{1}{2} [1 + \phi_0(\xi)]$$

$$n = \frac{K_3 \sigma^{K_4} + K_5 \sigma^{K_6}}{1 + K_1 \sigma^{K_2}}$$

ここに $\log K_1 = \sqrt{2} \xi A_5 + A_1$, $K_2 = \sqrt{2} \xi A_6 + A_2$, $K_5 = K_1 K_3'$, $K_6 = K_2 + K_4'$

上式において $A_1, A_2, A_5, A_6, K_3, K_3', K_4, K_4'$ はそれぞれの疲労強度曲線に對して常數であり、 S に對する n を決めると、その非超過確率 S に對する疲労強度曲線の方程式を求めることができる。

3. 適用例としては、米國の Committee-F の試験結果を用い基本強度及び反復強度の式を求めた。 $S=0.001$ 及び 0.5 の場合を示せば表及び圖のようである。

4. 以上の結果を Welding Research Council Report 及び A. W. S. の値と對照し、適當な確率によつて

