

建設省 正員 川原 俊太郎
 関東学院大学 正員 佐藤 尚次
 東京大学 正員 西野 文雄

1. 前書き

近年、構造設計に信頼性理論を用いる試みが盛んになされている。信頼性理論の適用方法として、目標とする破壊確率のレベル P_f が与えられたとき、これに対して各変数の設計値をきめることを考える。著者の西野、佐藤らはこれまで既往の設計と整合性の高い信頼性理論の手法として、変数の設計値の超過、非超過確率を安全性の指標にとり、非線形な破壊基準関数を多段階に階層分解して扱う手法を提案してきた（文献1）。この手法は簡便で理解が容易であり、現実の設計基準策定過程に適用可能な成果を含むものと考えているが、破壊確率の推定精度という面では1次ガウス近似法等の既存の手法に比べてやや劣り、改善の余地が残されていた。ここでは精度改善のための方法として、対数正規分布仮定により導かれる理論に変動係数の補正を加える手法を提案する。

2. 補正係数の導入

直感的には、実際の破壊確率は強度では平均値より大きい側の確率密度関数の状態に、荷重では平均値より小さい側の確率密度関数の状態に大きく影響されると思える。そこで、正規確率密度関数 Φ を用いて表わされる超過確率法の破壊確率、荷重の超過確率 e_s 、強度の非超過確率 e_r の関係式

$$P_f = \Phi \left[\frac{\{ \ln(1+V_r^2) \}^{1/2} \Phi^{-1}(e_r) + \{ \ln(1+V_s^2) \}^{1/2} \Phi^{-1}(e_s)}{\{ \ln(1+V_r^2) + \ln(1+V_s^2) \}^{1/2}} \right] \quad (1)$$

中の変動係数 V_r, V_s に、強度では小さい側の、荷重では大きい側の2次モーメントの影響が大きくなるように補正を加えることにする。式(1)から e_r, e_s を求めるに当たって V_r, V_s に代わって、式(2)で定義する C_r, C_s を用いて補正した変動係数 $C_r^k V_r, C_s^k V_s$ を用いることにする（ k はべき数）。

$$C_r = \int_{-\infty}^{\mu_r} f_r(x) (x - \mu)^2 dx / \int_{-\infty}^{\mu_r} f_{r, \ln}(x) (x - \mu)^2 dx \quad (2a)$$

$$C_s = \int_{\mu_s}^{\infty} f_s(x) (x - \mu)^2 dx / \int_{\mu_s}^{\infty} f_{s, \ln}(x) (x - \mu)^2 dx \quad (2b)$$

ここに、 $f_r(x), f_s(x)$ は強度、荷重の確率密度関数、 $f_{r, \ln}(x), f_{s, \ln}(x)$ はそれぞれ強度と荷重の分布と、平均値および変動係数の等しい対数正規分布の確率密度関数である。このような形の補正を採用したのは式(1)が対数正規分布を仮定して導入され、強度、荷重とも対数正規分布するときには目標とする破壊確率 P_f と式(1)を用いて超過確率法から決まる破壊確率とが一致するので、対数正規分布の場合に影響の出ない形の補正とするためである。 k を大きくすると補正の効果が大きくなり、補正する前と、した後の実現される破壊確率の変化が大きくなる。 k の値は色々試して最も精度の高いものを選ぶ。

図1は実際に $k=2, 4, 6, 8, 10, 12$ として、 $V_s=0.2, V_r=0.1$ の場合について数値計算した結果を画いたものである。 N は正規分布、 LN は対数正規分布、 $EX1, 2, 3$ はそれぞれ極値I, II, III型分布を表す。 k の値は図1をみると $P_f=10^{-3}$ に対しては6、 $P_f=10^{-4}$ に対しては7.5、 $P_f=10^{-5}$ に対しては9前後が良い。 P_f が小さくなると k は大きな値ほどよいことになるが、補正後の精度はどうしても悪くなる傾向にある。実用上は、これにさらにいわゆる安全率を加えるので問題となる P_f の値は $10^{-3} \sim 10^{-5}$ 程度の値と推定される。このため、設計値を決める目的に対して、 k の値は6～8がよいと思われる。

3. V_r, V_s の組合せの違いによる精度の補正

V_r, V_s の値が違くと精度も違ってくる。図2から明らかのように、 $V_s=0.2, V_r=0.1$ の方が $V_s=0.1, V_r=0.1$ よりも精度は劣る。 V_s/V_r の値が大きいほど精度は劣るようである。そこで V_s/V_r が

大きくなるほどkも大きくして補正効果を上げることを考え、 $k = 6 \cdot (V_s/V_r)^{1/2}$ を選んだ。変動係数の比の平方根を取ったのは変動係数の比のままではkが大きすぎて、実現される破壊確率が大きくなり過ぎるからである。こうして補正した結果を図3に示す。図2と比較して精度がかなり改善されている。

4. 結語

本論文で取り上げた超過、非超過確率法の改良法は精度の向上に有効であり、かつ C_r 、 C_s は簡単に求まるパラメーターであるうえ、感覚的にも理解し易いものである。ガウス1次近似法に含まれるラクビッツらの手法と比較しても、簡便さにおいてはるかに優れていると言えよう。

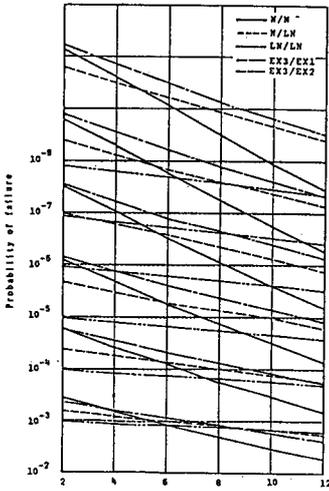


図1 Index of Correct Coefficient $C^* : n$
Variation of Actual Probability of Failure by the Proposed Design of Correct Coefficient C_r, C_s with Design Probabilities $10^{-3}, 10^{-4}, 10^{-5}, 10^{-6}, 10^{-7}, 10^{-8}$
 $V_s = 0.1$ $V_s = 0.2$ $V_s = 0.1$

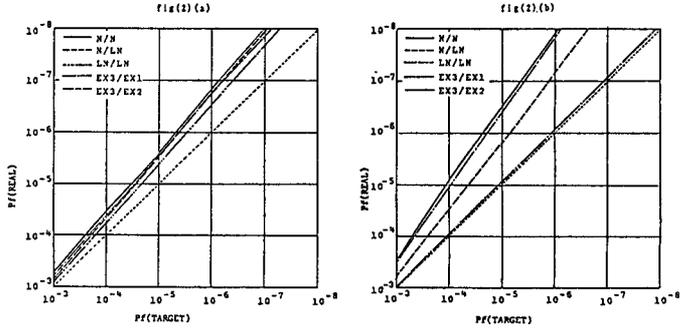


図2 Correlation between Real Failure Probability and Target Failure Probability by the Proposed Design
(a) $V_s = 0.1, V_r = 0.1$ (b) $V_s = 0.1, V_r = 0.2$ (c) $V_s = 0.05, V_r = 0.1$
(d) $V_s = 0.1, V_r = 0.05$ (e) $V_s = 0.2, V_r = 0.1$ (f) $V_s = 0.2, V_r = 0.2$

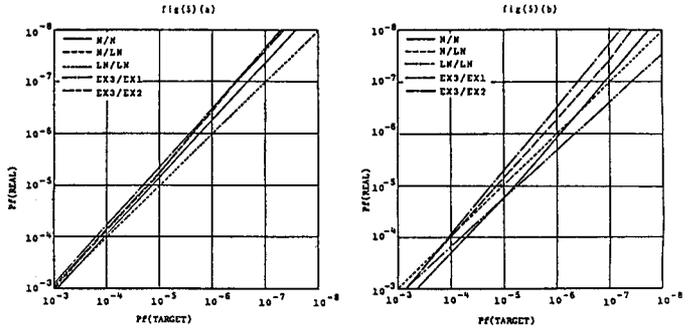


図3 Correlation between Real Failure Probability and Target Failure Probability by the Proposed Design
(a) $V_s = 0.1, V_r = 0.1$ (b) $V_s = 0.1, V_r = 0.2$ (c) $V_s = 0.05, V_r = 0.1$
(d) $V_s = 0.1, V_r = 0.05$ (e) $V_s = 0.2, V_r = 0.1$ (f) $V_s = 0.2, V_r = 0.2$

1) 佐藤, 長谷川, 西野: 「多段階分析による非線形破壊基準関数の処理について」、構造工学論文集、Vol. 34A、昭和63年3月