

フジイ理論の構造物の信頼性解析への適用

京都大学工学部 正員 白石成人，京都大学工学部 正員 古田均
大院瓦斯 正員 池島賢治

1. 手元抄録 構造物の安全性評価において考慮すべき種々の不確定性には、確率論的・定量化的ものと要因が数多く存在する。Blockley¹⁾は、これらの要因をフジイ理論を用いて扱うことを考へ、その有効性を示してある。さらに、筆者らは、Blockley の方法を拡張し、フジイ確率の概念を基に、主観的不確定性を確率密度関数に反映させる信頼性解析法を提案した。しかし、實際の構造物の設計問題には、確率密度関数を求めることが出来ず、取りうる値の範囲のみが知られることが多いので設計パラメータが数多く存在する。そこで、本研究では、フジイ不可能性測度の概念を導入することにより、従来、経験的に決定されていなかったようすな設計パラメータの値の決定に、合理的な根拠をもつことを試みた。さらに、本手法を鉄筋コンクリートよりの終局強度設計に適用することにより、その有効性あることは問題点について検討を加えた。

2. フジイ不可能性測度を用いた信頼性解析法 フジイ理論を用いた安全性評価を行なう場合、重要な問題点である帰属度関数の評価法として、本研究では、取り扱いの簡単さから、Zadeh 提出したフジイ不可能性測度に注目する。“ $X \in F$ ”という命題を表す帰属度関数を $\mu_F(w)$ 、フジイ集合 A_y を表す帰属度関数を $\mu_{A_y}(w)$ とするとき、 $X \in A_y$ に帰属する不可能性測度 $\pi(A_y)$ は、Zadeh²⁾は、可能性(Poss.)を用いて次のように定義した。

$$\pi(A_y) \triangleq \text{Poss}(X \in A_y) = \sum (\mu_F(w) \cdot \mu_{A_y}(w)) \quad (1)$$

いま、確率論的に評価し得ない設計パラメータの値を y^* とすると、 y^* は、式(1)を用いて、

$$y^* = \bigvee \pi(A_y) \quad (2)$$

と決定することができる。ここで、確率変数を w とするととき、一般に、 $\beta = f(z; y^*)$ と書くことができる。ランダム変数・フジイ変数の両者を考慮した安全性指標の計算が可能となる。

3. 鉄筋コンクリートよりの終局強度設計への適用 Hognestad³⁾の理論によると、単鉄筋長方形ばかりの終局強度は、つきのようにな計算することができます。

$$\text{面終局引張強度 } R_t = p \cdot f_y \cdot (1 - p \cdot f_y / 2 \cdot k_1 \cdot f_c) \quad (3)$$

$$\text{面終局圧縮強度 } R_c = k_1 \cdot k_2 \cdot f_c \cdot k_u \cdot (1 - k_1 \cdot k_u / 2) \quad (4)$$

$$k_u = \sqrt{p \cdot m_p + (p \cdot m_p / 2)^2 - P_m^2} / 2 \quad (5) \quad m_p = (\varepsilon_u \cdot E_s / k_1 \cdot k_2) f_c \quad (6)$$

p : 鉄筋比、 f_y : 鉄筋の降伏点強度、 f_c : $C=24-1$ の引柱供試体の圧縮強度、 E_s : 鉄筋の断面係数
 ε_u : 壓縮繊維における引張強度、 k_1 : $C=24-1$ の最大引張応力度における引張強度の平均応力度の比、 k_2 : $C=24-1$ の引柱供試体の圧縮強度における引張強度の平均応力度の比

Hognestad は、設計パラメータ k_1 、 k_2 は、 $0.7 \leq k_1 \leq 0.9$ 、 $0.85 \leq k_2 \leq 1.0$ の範囲の値であることを示す。設計における k_1 、 k_2 の値の決定法は明確ではない。そこで、本研究では、フジイ理論に基づいてこれらの値を決定する方法を考へた。すなはち、 k_1 、 k_2 の決定に影響を及ぼす不確定要素として、 k_i-j ($i=1, 2$; $j=1, 2, \dots, n_i$) を設定し、これらの要素に対する、各の

Naruhito SHIRAISHI, Hitoshi FURUTA, Kenji IKEJIMA

Size P_j & Weight W_j と、言語変数を用いて表わす。 P_j , W_j は対応して、各々、帰属性関数 $\mu_{P_j}(w)$, $\mu_{W_j}(w)$ を規定する。要因 j につれて、種集合。

$$P_j \cap W_j = \sum_{u,w} \mu_{P_j}(u) \wedge \mu_{W_j}(w) | (u, w) \quad (7)$$

が求められる。二つ目で、すべての要因 k_i-j ($i=1, 2, \dots, n$) は関与した総合的評価値 $P_T(u, w)$ は、

$$P_T(u, w) = \sum_{j=1}^n (P_j \cap W_j) = \sum_{u,w} \sum_{j=1}^n (\mu_{P_j}(u) \wedge \mu_{W_j}(w)) | (u, w) \quad (8)$$

として求めることができる。さらに、Weight の影響を考慮する。これを下り、総合的評価値 P_T の関与する帰属性関数 $\mu_{P_T}(u)$ は、

$$\mu_{P_T}(u) = \sum_u P_T(u, w) | u \quad (9)$$

と書くこととする。二つ目で、評価の精度に関する不確定性を表わす A_{k_i} の集合を A_{k_i} とし、各の帰属性関数を $\mu_{A_{k_i}}(u)$ とする。二つ目で、 A_{k_i} が起らうる可能性を表わす $\pi(A_{k_i})$ は、式 (1) と (2) 。

$$\pi(A_{k_i}) = \sum_u (\mu_{P_T}(u) \wedge \mu_{A_{k_i}}(u)) \quad (10)$$

とする。二つ目で、式 (2) により、 A_{k_i} の可能性測度を最大とする k_i の値を求める。式 (3), 式 (4) に代入すればよい。主観的不確定性の影響を考慮した終局強度を計算することとする。

4. 数値計算例 k_1 , k_3 の決定に影響を及ぼす要因を k_i-j ($i=1, 2, \dots, n$; $j=1, \dots, 5$) とし、言語変数による評価の例を表 1 に示す。Small, Medium, Large に対応する帰属性関数は、それ各自、帰属性関数の標準関数として知られており、2 関数・兀関数・S 関数など、2 種類ある。不確定要因の影響が Small の場合だけ、終局強度が大きくなると見て取れるから。

k_1 , k_3 の値は各々の上限値をとり、Large の場合には、逆に下限値をとる。表 1 の評価例に対する式 (7) ~ 式 (10) は、 k_1 の関与する A_{k_1} の可能性測度は図 1 とし、求められ、最大 A_{k_1} の可能性測度を手元で点を探す = とあります。 $k_1=0.895$ が決定要因となる。二つ目で、文献 5) に基づき、式 (3) ~ 式 (6) の裏数の値を仮定すると、全ての要因が Small, Medium, Large の場合における表 1 の評価例の場合に対する、それより、表 2 の結果が得られる。主観的不確定性の影響により β の値が変化する = とあります。

5. 結論および今後、課題 本研究では、 A_{k_i} の可能性測度を用いて帰属性関数の評価を行いました。従来、経験的に決めていた設計パラメータの値を A_{k_i} の論的決定し、構造物の不確定性の影響を直接その信頼性設計に反映させることを試み、鉄筋コンクリート柱の終局強度設計に適用しました。今後、不確定要因の詳細な分類、現行設計とのギャップレーションなどを行なう = とか、本手法を実際問題へ適用する上で重要な点を考えられます。
 [参考文献] 1) Blockley; Proc. of ICE, Vol. 59, 1975, 2) 白石・百田・池島; 第 25 回工林講習会集, 1980.
 3) Hognestad; Jour. of ACI, 1952, 4) Zadeh; Fuzzy Sets and Systems, Vol. 1, 1978. 5) 高田・白木・山根; 本学会論文集結果, No. 269, 1978.

Parameter	Size	Weight
k_1-1	Medium	Large
k_1-2	Small	Medium
k_1-3	Medium	Very Large
k_1-4	Medium	Small
k_1-5	Medium	Small
k_3-1	Large	Medium
k_3-2	Medium	Very Large
k_3-3	Medium	Medium
k_3-4	Small	Small
k_3-5	Large	Small

表 1. 要因評価の例

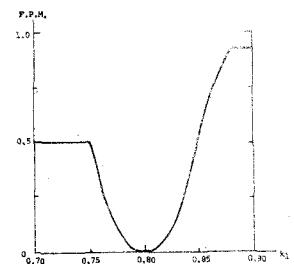


図 1. A_{k_1} の可能性測度 $\pi(A_{k_1})$

Parameter Estimates		k_1	k_3	R_T (kg/cm ²)	B_T	R_C (kg/cm ²)	B_C
x_1	x_3						
Small	Small	0.900	1.000	79.84	5.10	94.58	5.94
Medium	Medium	0.800	0.875	76.86	5.02	80.25	5.11
Large	Large	0.700	0.750	72.88	4.06	66.06	4.08
Example		0.895	0.763	73.34	4.88	75.41	4.74

表 2. 終局強度、安全性指標の計算例