

東京大学工学部 学生員 ○ 佐藤尚次
筑波大学構造工学系 正員 西岡隆

1. 緒言

時間変動性を有する 風・地震等の荷重を組合せた際の超過確率に対する既往の研究は、Bosschard (1975)⁽¹⁾、Wen (1977)等のものがある。また、最近、地震生起の確率モデルとしてマルコフ連鎖を利用することが考えられている。⁽²⁾ 本報告は、後者のモデルを念頭において、組合せ荷重の生起確率を吸収状態をもつマルコフ連鎖で計算するための基礎的手法を提案し、その意義を考察せんとするものである。

2. 問題の設定

例題として、図1の上を示すような(矩形ポワソン過程)モデルで与えられる P_v と、下のような(ポワソン=ランダム過程)モデルの P_h とを受ける図2のような骨組を考える。 P_v 、 P_h の生起は、各々期待値 λ_v 、 λ_h の独立なポワソン過程とし、その確率密度関数も独立とする。種々の崩壊機構を考えることにより、骨組の非崩壊条件は P_v と P_h の組が図3の斜線部の領域内にあることであるという結果を得る。従って、骨組の信頼性は、

$$P_n \left[\frac{1}{2} P_v + n P_h < 2(M_{pi} + M_{mi}) \cap P_h < \frac{2}{3} M_{pi} \right]$$

$$= P_n \left[\frac{1}{2} P_v + n P_h < 2(M_{pi} + M_{mi}) \mid P_h < \frac{2}{3} M_{pi} \right] \cdot P_n \left[P_h < \frac{2}{3} M_{pi} \right]$$

で与えられる。問題を一般化して、図1の上、下でモデル化される $A(t)$ 、 $B(t)$ に対して

$$P_n [A(t) + B(t) \leq z, 0 \leq t \leq \tau] \dots \textcircled{1}$$

を考えることにする。ここで B の確率密度関数は、マルコフ連鎖 $P = \{P_{ij}\}$ が用いられるものとする。 P_{ij} は $B = b_i$ の次の B の生起時に $B = b_j$ となる確率である。

3. 解析手法

マルコフ連鎖の遷移行列 $Q = \{q_{ij}\}$ の右行目が $q_{ij} = \begin{cases} 1 & i=j \\ 0 & i \neq j \end{cases}$ である

ならば、 Q で表現される連鎖は、一端最善目の状態に至った後は、その状態を継続することになる。この状態のことを「吸収状態」という。構造物は一度過大な荷重を受けて破壊に至れば、以後の使用に耐えない。この「破壊」(即ち少なくとも一度 $A(t) + B(t) \geq z$ となる状態)を吸収状態におき、上記の①式を計算するためのマルコフ連鎖を考える。(ここで用いるマルコフ連鎖(Q)は、信頼性を計算するためのもので、前出の B の確率モデル(P)とは異なる(Q は P を含む)ことに注意を要する。)

今、現在破壊状態(吸収状態)にないものとし、現在継続中の A 波が始まり、そこから生じた最大の B の値を b_{ik} 、最近に生じた B の値を b_{ic} とする。 $\lambda'_v = \lambda_v / (\lambda_v + \lambda_h)$ 、 $\lambda'_h = \lambda_h / (\lambda_v + \lambda_h)$ とおくと、何らかの荷重生起があつたとき、それが A である確率は λ'_v 、 B は λ'_h である。 A が起ると破壊に至らない確率は $F_A(z)$ 、また B が起ると、たときその値が b_j である確率は P_{icj} で、現在破壊状

図1

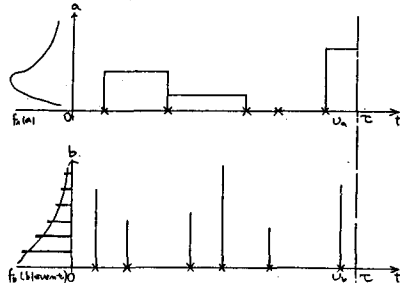


図2

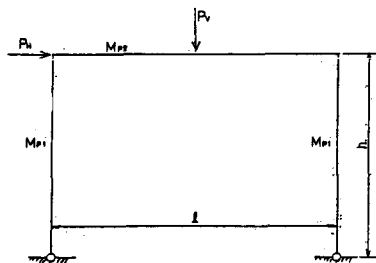
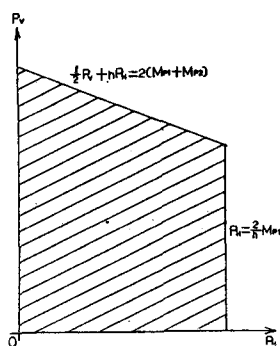


図3



態にないことから、現在のAの値は $E-bia$ よりも小さいことがわかっているのであるから、 $b_j \leq bia$ なら破壊は起こらず、 $b_j > bia$ のときは、破壊に至らない確率は $F_A(z-bj)/F_A(z-bia)$ となる。以上のことを示したのが図4である。図4から (ic, ia) を一つの状態としてとって、遷移行列 Q がつくられ、初期状態確率ベクトル $\pi^{(0)}$ を用いて、

$$\sum_{n=0}^{\infty} \frac{(v_a + v_b)^n \tau^n}{n!} e^{-(v_a + v_b)\tau} \pi^{(0)} Q^n$$

から信頼性が計算できる。しかし、この手法では時間 τ 内の荷重生起回数 n について無限和をとらねばならない。

今、 $\Delta t = \tau/N$ 、 $1/N \ll 1$ ととれば、ポワソン分布の希小性から時間 Δt 経過に伴う状態変化の様相を図5のように示すことができる。図5から得られる行列を Q' とすると $\pi^{(0)} Q'^N$ を計算するだけで信頼性が得られる。 Q'^N の $N \rightarrow \infty$ の極限 (Q^∞ と書く) は、 $Q' = E + R \Delta t$ と書けることに注目すれば収束性が証明でき、(これから $Q^\infty = \exp(\tau R)$ 、 R を対角化して、 $Q^\infty = D \exp(\tau D^{-1} R D) D^{-1}$ を得る) $R = (v_a + v_b)(Q - E)$ に注目すれば、この極限と前者の結果の一致も証明できる。数値計算には後者の手法を用いるのが便利である。

4. 数値計算

$\alpha = M_1/M_{12}$, $\beta = R/L$, $\gamma = M_{12}/P_1$, $\delta = P_1/P_2$ 等において、若干の仮定のもとに信頼性を試算した結果を図6-(a), (b)に示す。安全率のパラメータ α を少しく小さめにとるために、構造パラメータ α , β の違いによつて結果に大きなばらつきが出たが、定性的には妥当な結果と思われる。

5. 結び

本手法の特長は、一つには、初めに述べたように地震のマルコフ連鎖モデルを計算の中に組み入れ

られることである。逆にいえば、マルコフ連鎖モデルを利用するかしらないかほどの程度差が出てくるかを検証することでもできるであろう。また、更に大きな特長は、数値計算の実行が容易なことである。様々な構造形状に対し破壊確率 p_F が容易に求められ、ということから、反復的な手法により p_F を目的函数とした最適設計も可能で、更には $C_T = C_e + p_F C_F$ の形の総費用最小化問題にも応用できるであろう。

参考文献：(1) Bossard, W. 「On Stochastic Load Combination」 (Stanford Univ.)

(2) 西岡, Shakh 「マルコフ連鎖を用いた地震生起の確率モデルに関する二、三の考察」

(第34回 年次講演会 I-154)

図4

<event表>

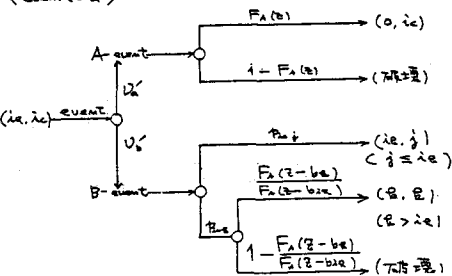


図5

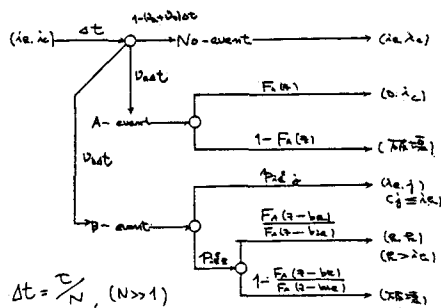


図6-(a)

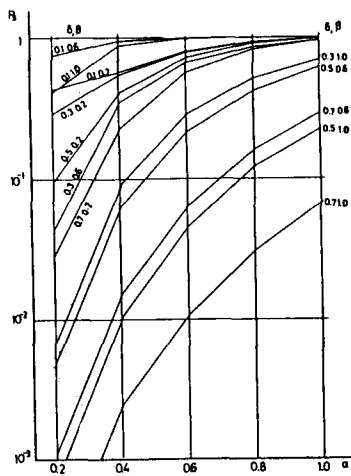


図6-(b)

