

2, 3 の信頼性解析手法による基礎構造物破壊確率の比較

岐阜大学 学生 高山智博
岐阜大学 学生 窪田健介
岐阜大学 正員 本城勇介

1. 研究の目的

現在、基礎構造物の設計コードの改訂が進行中である。すなわち Advanced FORM と呼ばれるレベルⅡの方法により信頼性解析を行い、コードキャリブレーションをすることにより、部分係数を決定し、限界状態設計法、レベルⅠの format に書き換える事が試みられている。

そこで本研究では、レベルⅢの解析法である Monte Carlo Simulation のいくつかの方法、Ordinary Monte Carlo Method, Directional Monte Carlo Method, Importance Sampling を用いて信頼性解析を行い、Advanced FORM による解析結果との比較、また、Monte Carlo Simulation の各方法について比較を行い、Monte Carlo simulation の有用性について検討を行うことを目的とする。

2. Monte Carlo Simulation

2.1 Ordinary Monte Carlo Simulation (OMS)

破壊確率は以下の式で表される。

$$Pf = \int \dots \int I[Z(x) \leq 0] f_x(x) dx$$

ここで、 $I[\]$ はインジケータ関数と呼ばれ、 $[\]$ 中の条件が満たされた時 1、そうでない時は 0 になる関数である。OMS では、 f_x に従う多数のサン

$Pf = \int \dots \int I[Z(x) \leq 0] h_v(x) \frac{f_x(x)}{h_v(x)} dx$

ルを発生させ、 Pf を求める

2.2 Importance Sampling (ISMS)

破壊確率は以下の式で表される。

ここで、 h_v は Importance sampling 関数と呼ばれ、この関数にもとづく乱数を、限界状態面に近い所で発生させることにより、より破壊に近い所の simulation をすることができる。関数 h_v としては、

$h_v(x) = \frac{I[\] f_x(x)}{Pf}$ をおくと、最も効率のよいシミュレーションを行うことができる事が知られている。(図 1)

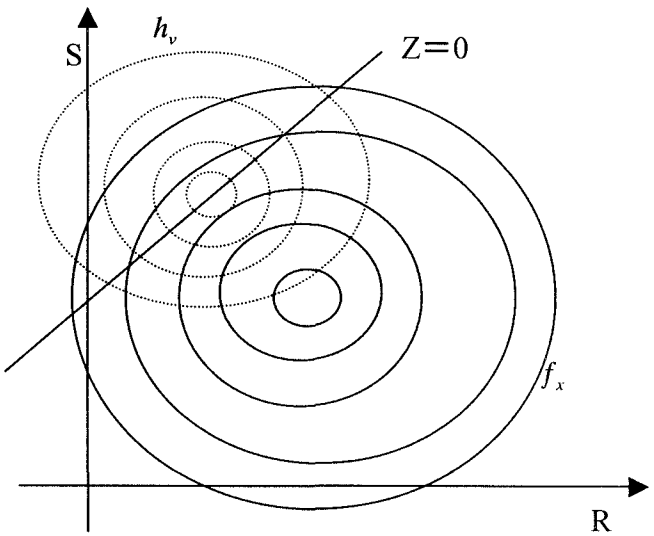


図 1 Importance sampling 概念図

2.3 Directional Simulation (DS)

破壊確率は以下の式で表される。

$$Pf = \frac{1}{N} \sum_{j=1}^N \hat{p}_j$$

この時 $p_j = P[Z(r_j \hat{a}_j) \leq 0] = 1 - \chi_n^2(r_j)$

ここで、 r は超球体の半径、 a は標準正規単位ベクトルである。基本変数 X を正規化し、原点周りに放射状に N 分割する。そして、限界状態関数 $Z=0$ と交わるポイントまでの距離(半径)を r とし、カイ 2 乗分布を用いて破壊確率を算定する事により、効率的に simulation を行うことができる(図 2)

(香月 智・Frangopol, 1998)。

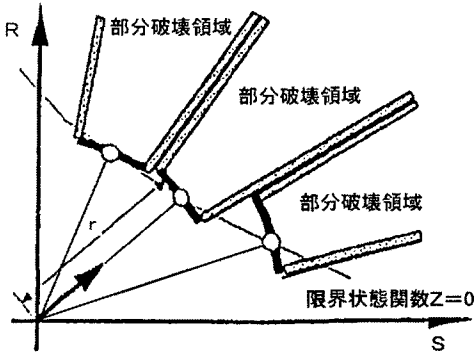


図2 Directional Simulation 概念図

3. 計算例と考察

ここでは、2変数における破壊確率を、それぞれの方法により算定し、比較を行った。

3.1 性能関数

限界状態を基本変数の関数としてあらわしたもの

$$Z = R - S$$

R : 抵抗

S : 荷重

$Z \leq 0$ の時、破壊とする

3.2 設定値

simulation 数 1000 万回

信頼性指標 $\beta = 4.26$ $Pf = 1.0221 \times 10^{-5}$

基本変数の不確か性は、抵抗 R は $N(10.0, 1.0)$ 、荷重 S は $N(3.975, 1.0)$ とする。Importance function の parameter は、抵抗側 G、荷重側 H 両方同じで分布は正規分布、平均は 6.9875 とし、平均を設計点(記号(0,0))と、設計点より 1σ ずらした 9 つの point で算定した。分散は 0.5, 1.0, 1.5, 2.0, 2.5 の場合についてそれぞれ計算し、比較を行った。DS において、空間分割数を、10、50、100、200、300、500、のそれぞれの場合について計算し、比較を行った。

3.3 結果

破壊確率

設定値	$pf = 1.0221 \times 10^{-5}$
OMS	$pf = 1.0500 \times 10^{-5}$
ISMS(0,0) $\sigma^2 = 2.0$	$pf = 1.0199 \times 10^{-5}$
DS(100)	$pf = 1.3407 \times 10^{-5}$

3.4 考察

図3は、ISMSにおいて、Importance functionの平均を、設計点からS軸、R軸へそれぞれ 1σ ずらした時の、分散5ケースにおける標準偏差比較表である。これを見ると、ポイントが設計点から離れ

ると $\sigma^2 = 0.5, \sigma^2 = 1.0$ のとき、値がばらつく事が分かる。図4は、OMSとISMSの分散が2.0の時、9ケースの破壊確率の収束の様子を比較したグラフである。これを見ると、明らかにISMSの方が早い段階で設定値に近づき、変動が少ないことが分かる。

表1はDSの空間分割数別の比較表である。これを見ると、100までは破壊確率が増え、それ以後減っていることが分かる。

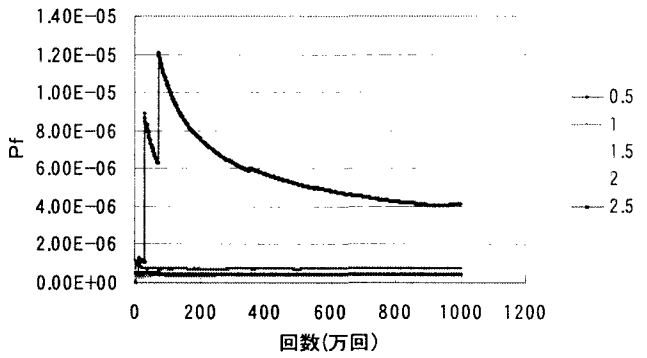


図.3 標準偏差比較図(1.1)

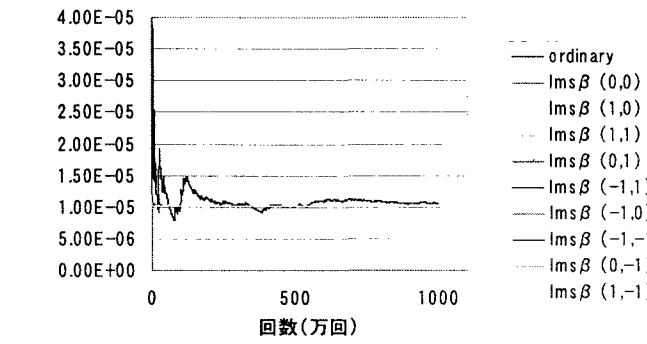


図.4 破壊確率比較図($\sigma^2 = 2.0$)

表.1 分割数ごとの比較表

空間分割数	破壊確率
10	1.11789×10^{-5}
50	1.26437×10^{-5}
100	1.34073×10^{-5}
200	0.99593×10^{-5}
300	0.90866×10^{-5}
500	0.89537×10^{-5}

4. 結論

Importance functionの分散は、基本変数の分散の2倍ぐらいをとることが望ましい。また、明らかにISMSは有用性が高い事が分かる。杭基礎、及び浅い基礎へのこれらの適用例については、発表時に譲る。

参考文献

1). Reuven Y. Rubinstein: simulation and the Monte Carlo Method
2). 香月 智・Frangopol (1998): 修正放射状領域分割法と塑性信頼性解析への応用