

R入門

第三回 プログラミングの基礎

横浜国立大学

酒井信介

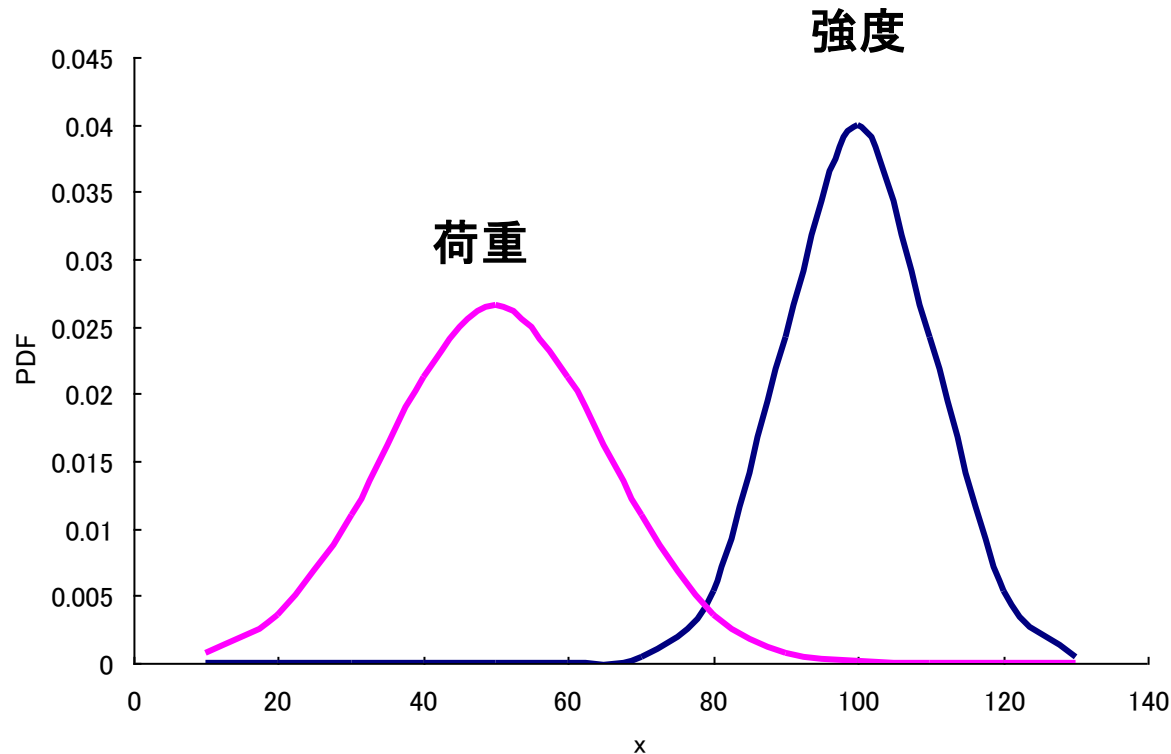
信頼性評価により破損確率評価をR により行う手順

- 原理の理解
- 式による表現
- Rによるプログラミング
- 試行錯誤による現象のより深い理解

荷重と強度が正規分布するとき

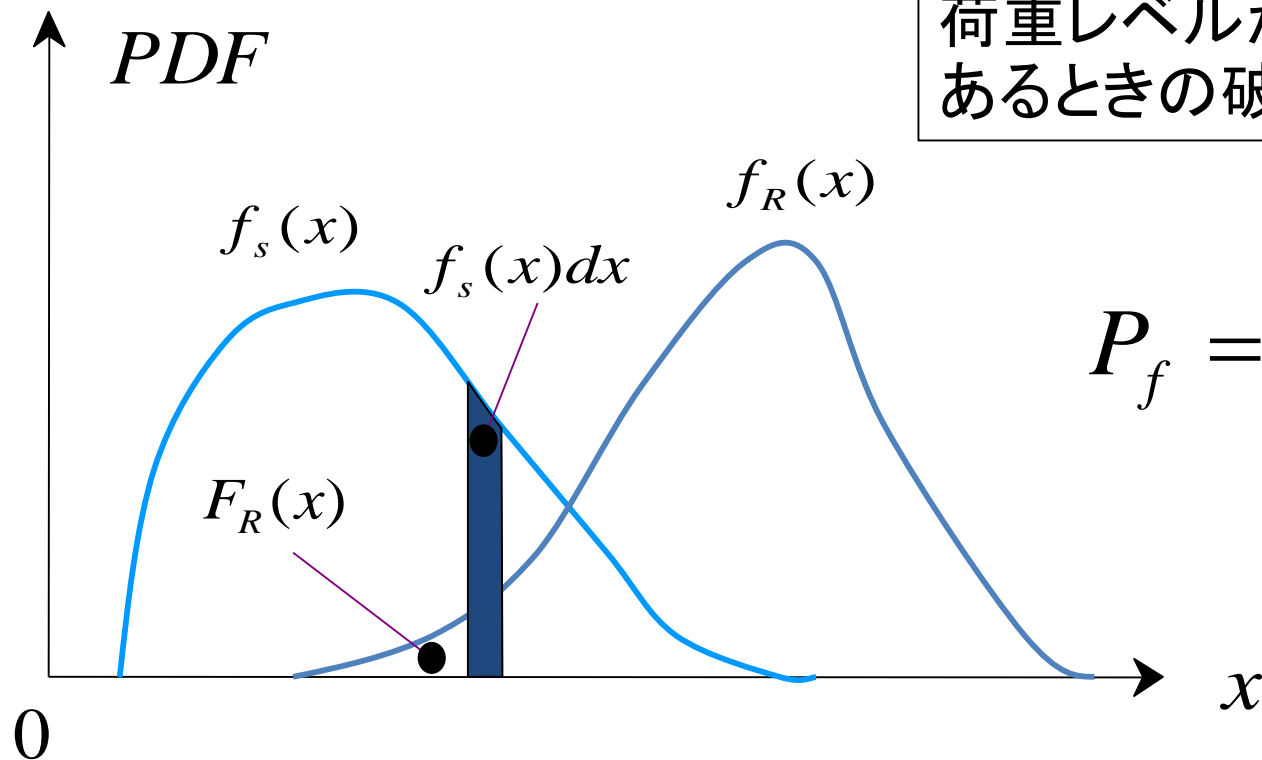
課題:

荷重が $N(\mu_S, \sigma_S^2)$ 、強度が $N(\mu_R, \sigma_R^2)$ のとき破損確率を求めよ



考え方

荷重レベルがあらゆるレベルにあるときの破損確率の総和は？



$$P_f = \int_0^{\infty} dP_f dx$$

$$P_f = \int_0^{\infty} F_R(x) f_s(x) dx = \int_0^{\infty} \left\{ \int_0^x f_R(\xi) d\xi \right\} f_s(x) dx$$

考え方

$$P_f = \int_0^{\infty} F_R(x) f_S(x) dx \quad \longrightarrow \quad \text{計算むずかしい!}$$

そこで覚えておくと便利な法則

荷重 S が $N(\mu_S, \sigma_S^2)$ 、強度 R が $N(\mu_R, \sigma_R^2)$ に従うとき
 $R-S$ は $N(\mu_R - \mu_S, \sigma_R^2 + \sigma_S^2)$ に従う!

$$\mu_{R-S} = \mu_R - \mu_S \qquad \sigma_{R-S} = \sqrt{\sigma_R^2 + \sigma_S^2}$$



このとき、 P_f を $\Phi(x)$ を用いて表現せよ

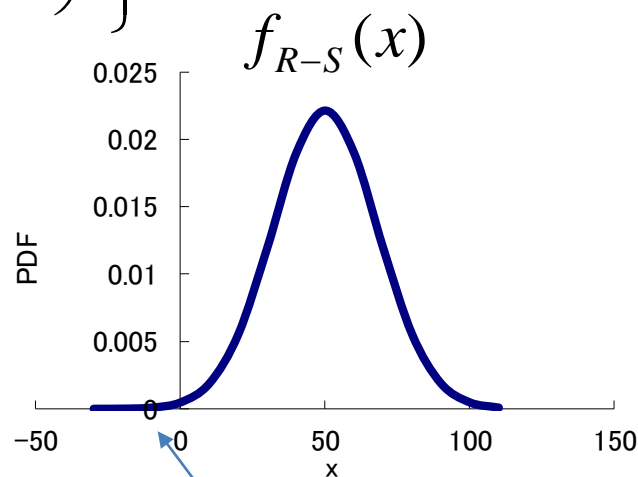
$F_{R-S}(x)$ の誘導

$$f_{R-S}(x) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}\sigma_{R-S}} \exp\left\{-\frac{1}{2}\left(\frac{x-\mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}\right)^2\right\}$$

$$F_{R-S}(x) = \int_{-\infty}^x f_{R-S}(\xi) d\xi$$

変数変換 $y = \frac{\xi - \mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}$

$$F_{R-S}(x) = \int_{-\infty}^{(x-\mu_{R-S})/\sigma_{R-S}} \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \exp\left\{-\frac{y^2}{2}\right\} dy$$



$$P_f = F_{R-S}(0) = \Phi\left(-\frac{\mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}\right) = 1 - \Phi\left(\frac{\mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}\right)$$

正規分布関連コマンド

Rには種々の分布形表現があるが、分布形の名称がxxxであるとき、下記の約束事がある

dxxx() 確率密度関数、pxxx() 累積分布関数 qxxx() 確率点 rxxx() 乱数発生

xxxの代表的なものとしては、下記がある

norm 正規分布 lnorm 対数正規分布 weibull ワイブル分布

各コマンドのマニュアルを見たいときには下記のように?を使う

>?コマンド

例えば>?dnormと入力すると下記に対する説明が出ることを確認する事

```
dnorm(x, mean = 0, sd = 1, log = FALSE)
```

```
pnorm(q, mean = 0, sd = 1, lower.tail = TRUE, log.p = FALSE)
```

```
qnorm(p, mean = 0, sd = 1, lower.tail = TRUE, log.p = FALSE)
```

```
rnorm(n, mean = 0, sd = 1)
```

```
>dnorm(0) #標準正規確率密度関数のx=0→0.3989423
```

```
>pnorm(0) #標準正規累積分布関数のx=0→0.5
```

```
>qnorm(0.5) #標準正規分布でquantileが0.5→ x=0
```

```
>rnorm(10) #標準正規分布の乱数を10個発生する
```

例題1

荷重 S が $N(\mu_S, \sigma_S^2)$ 、強度 R が $N(\mu_R, \sigma_R^2)$ に従うとき
 $R-S$ は $N(\mu_R - \mu_S, \sigma_R^2 + \sigma_S^2)$ に従う

$$P_f = F_{R-S}(0) = \Phi\left(-\frac{\mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}\right) = 1 - \Phi\left(\frac{\mu_{R-S}}{\sigma_{R-S}}\right)$$

$$\mu_{R-S} = \mu_R - \mu_S \quad \sigma_{R-S} = \sqrt{\sigma_R^2 + \sigma_S^2}$$

μ_R	σ_R	μ_S	σ_S
200	10	100	20

この条件での破損確率を評価するプログラムを書け

解答

まず、新しいプロジェクトExampleを作る

File -> New Fileにより、新しいプログラム用のタブが作成される。ここに下記プログラムを記入のこと。

```
#example 1  
Ms<- 100; Ss<-20  
Mr<- 200; Sr<-10  
Mrs <- Mr-Ms  
Srs <- sqrt(Sr*Sr+Ss*Ss)  
Pf <- 1-pnorm(Mrs/Srs)  
Pf
```

何気なく書いているこのプログラム。
変数宣言していない!何故このような
ことが可能なのか?実は、これはオブ
ジェクト指向の恩恵。
「<-」には重要な意味がある。初学者
はそのことを特に意識しなくともよい

これを実行するためにはプログラムを保存後に「Source」ボタンを押す。下記の値が出力されることを確認する事。

3.872108e-06

これが、この条件における破損確率

例題2

$P_f=10^{-6}$ では過剰設計なので、 $P_f=10^{-3}$ 程度となるような強度材料を選択したい。強度の標準偏差は同一として、平均値がどの程度の材料を使えばよいか？

以下の関数を作ることにより、合理化できることを体験せよ(関数の書き方)

```
#example 2
PfCalc <- function(Mr){
  Ms<- 100; Ss<-20
  Sr<-10
  Mrs <- Mr-Ms
  Srs <- sqrt(Sr*Sr+Ss*Ss)
  Pf <- 1-pnorm(Mrs/Srs)
  Pf
}
```

exam2.Rなどのファイル名でSaveしてから「Source」ボタンを押す
まず、PfCalc(200)により、 $3.872108e-06$ が出力されることを確認する
PfCalc()を使って $P_f=10^{-3}$ となる μ_R を探す

関数の記述法

fnameという名前の関数定義

```
fname  <- function(arg1,arg2,.....){  
  ....  
  ....  
}
```

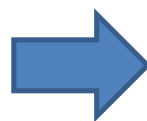
デフォルト値が設定される、引数の順番は気にしなくてよい

利用法

```
fname(arg1,arg2,....)
```

使用例

```
Hollow <- function(rout,rin)  
a1 <- pi * rout * rout  
a2 <- pi * rin * rin  
return(a1-a2)  
}
```



外径100内径80の中空断面
の面積はHollow(100,80)

望ましい記述法

```
Hollow <- function(rout=200,rin=150){  
  ....  
}
```

呼び出し法

Hollow (rin=20) Hollow(rin=30,rout=150)
など

例題3

$P_f=10^{-3}$ となる μ_R を探索するプロセスをNewton Raphson法で合理化せよ

```
f <- function(x){  
  PfCalc(x)-1e-3  
}
```

`uniroot(f,c(100,200))` #100～200の範囲で、 $f()$ が0となる x の解を探索する

Exam3.Rとしてセーブ後に「source」ボタンの実行により、先に、求める強度値が一瞬で出ることを確認せよ

このように目標値($P_f=10^{-3}$)を与えて、これを満足する設計パラメータを決める考え方を信頼性設計と呼ぶ

出力結果の味方

- `uniroot(f,c(100,200))`
- `$root [1] 169.0997` → 解
- `$f.root [1] -3.170708e-11` → 誤差
- `$iter [1] 12` → 収束に要した回数
- `$init.it [1] NA`
- `$estim.prec [1] 6.103516e-05`

PfCalc(169.1)により $1e-3$ が出力されることを確認すること

例題4

例題3で得られた結果についてモンテカルロシミュレーションにより確認せよ。サンプルサイズは100000とする。

```
#example 4  
n <- 100000  
R <- rnorm(n,mean=169.0997,sd=10)  
S <- rnorm(n,mean=100,sd=20)  
Pf<-sum((R-S)<0)/n  
Pf
```

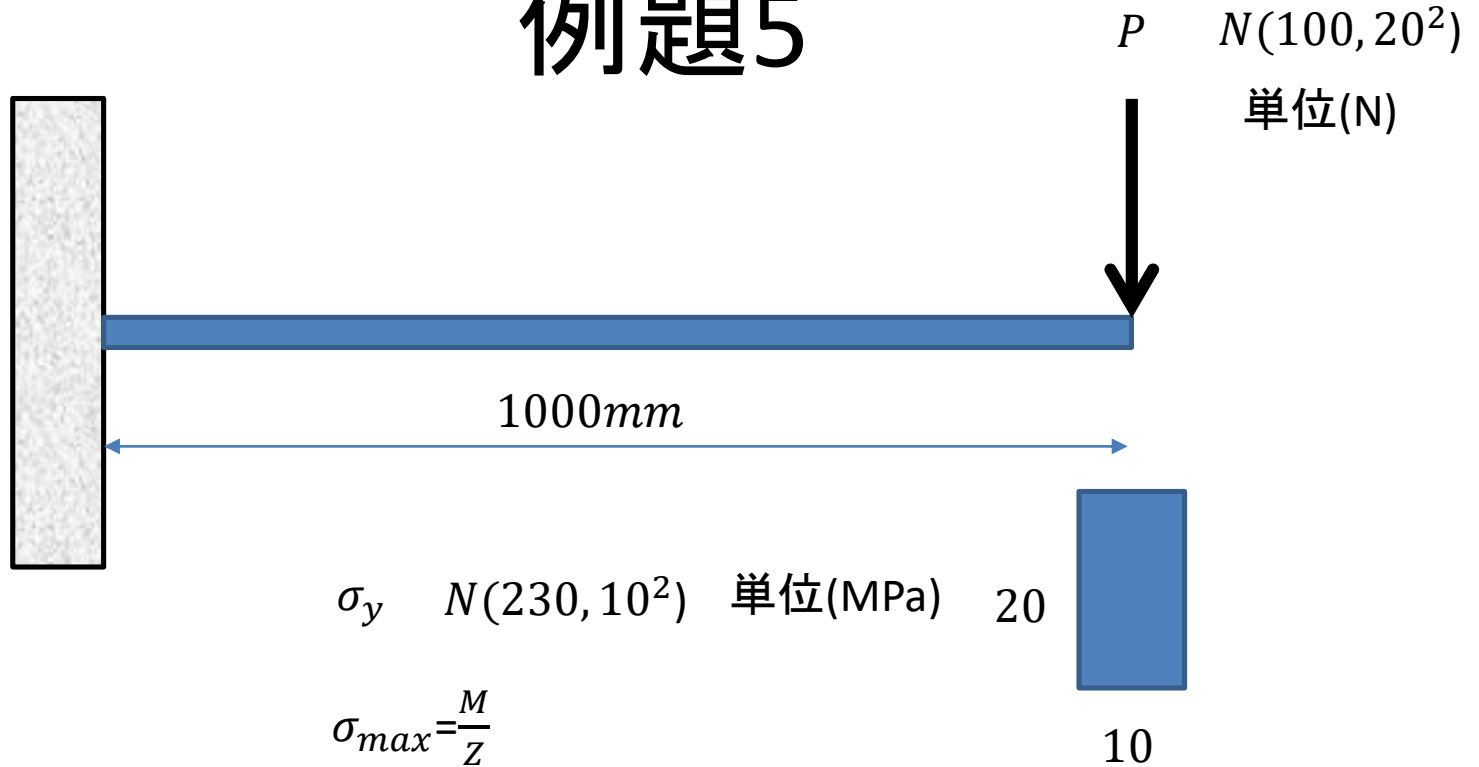
配列宣言も不要!!

ベクトル計算、決してループ計算などしないこと

$Pf=10^{-3}$ となることを確認せよ

モンテカルロシミュレーションがたった5行で実現できる!

例題5



- ・この梁の、支持部に発生する応力分布のヒストグラムを表示せよ
- ・降伏する確率をモンテカルロ法で求めよ

解答例

```
# example 5
b<- 10; h<- 20
Z <- b*h*h / 6
Smax <- function(x){
  x*1000/Z
}
#Monte Carlo Similation
n <- 100000
P <- rnorm(n,mean=100,sd=20)
S <- Smax(P)
#Drawing Histogram
hist(S,main="example 5",xlab="S(MPa)")
R <- rnorm(n,mean=230,sd=10)
Pf<-sum((R-S)<0)/n
Pf
```

こんなに簡単にモンテ
カルロ法を実施できる
ことを体験せよ!
ループ計算などは一切
不要