# Condizione di progetto: Periodo di Ritorno

L'occorrenza di un nuovo evento puo' essere considerato un esperimento tipo Bernoulli che genera solo due eventi incompatibili, tipo successo - insuccesso.

p = probabilità di un insuccesso.

(1-p) = probabilità di un successo.

*Esempio:*  $Q_i$  Massima portata nell'anno.  $Q_0$  Portata di progetto

$$\rightarrow p = P(Q_i > Q_0)$$

Se si effettuano T prove indipendenti, il prodotto T p indica il numero medio di insuccessi in T prove.

Se si assegna la posizione T p = 1:

T rappresenta il numero di prove (in anni) da attendere mediamente prima di un insuccesso

T = PERIODO DI RITORNO  $T = \frac{1}{n}$ 

T rappresenta, nello stesso tempo, il reciproco aeua probabilità p di un insuccesso, assunta per l'evento temuto

## Il Rischio (naturale) RESIDUALE

Il periodo di ritorno T non caratterizza completamente il rischio idrologico in campo progettuale e nella pianificazione

- L Orizzonte temporale di riferimento.
- $P_{L}~$  Probabilità di un superamento in un periodo di L anni consecutivi.

$$R_L = F_X(L) = 1 - (1 - p)^L$$

Tenuto conto che

$$\frac{1}{p} = T \ (Periodo \ di \ Ritorno)$$

**Rischio RESIDUALE** 
$$R_{L,T} = 1 - \left(1 - \frac{1}{T}\right)^{L}$$

$$T = \frac{1}{1 - (1 - R_{L.T})^{\frac{1}{L}}}$$
 Se  $\mathbf{R}_{L,T}$  è assegnato:

## Esempi

La probabilità che in un orizzonte di 10 anni venga superata una piena con T=50 è circa pari al 20%

$$R_{10,50} = 1 - \left(1 - \frac{1}{50}\right)^{10} \approx 0.2$$

Perchè accada una piena con T=50 non si devono attendere 50 anni!

Per L<<T vale

$$R_{L,T} = 1 - \left(1 - \frac{1}{T}\right)^{L} \cong \frac{L}{T}$$

Si può considerare L come un moltiplicatore del rischio naturale

## Inoltre:

Se L diventa grande, in via approssimata vale:

$$R_{L,T} \cong 1 - e^{-L/T}$$

Che, per L=T conduce a:  $R_L \approx 1 - e^{-1} = 0.632$ 

#### Ovvero:

Un sistema idrico progettato per un quantile XT corrispondente al periodo di ritorno T sarali inadeguato con una probabilità **0.632 almeno una volta** durante un periodo di T anni.

# Il linguaggio del Rischio

# Perché "PERIODO di ritorno" è meglio che "TEMPO di ritorno"?

RETURN PERIOD SYN. RECURRENCE INTERVAL SEE ALSO FLOOD FREQUENCY
PERIODE DE RETOUR SYN. PERIODE DE
RECURRENCE VOIR AUSSI FREQUENCE D'UNE PERIODO DE RETORNO, SIN. INTERVALO DE RECURRENCIA, VEASE TAMBIEN FRECUENCIA DE

INTERVALLO MEDIO DI TEMPO O NUMERO MEDIO DI ANNI ALL'INTERNO DEI QUALI UN EVENTO SARA' UGUAGLIATO D SUPERATO, AD ES. LA PORTATA AL COLMO. (GHM, CHOW)

INTERVALLE DE TEMPS MOYEN DU NOMBRE
D'ANNES NECESSAIRES POUR OBTENIR POUR
UN CERTAIN EVENEMENT (PAR EX. POINTE DE SUPERARA UN SUCESO, P.EJ. CAUDAL DE CRUE) UNE VALEUR EGALE DU SUPERIEURE A UNE VALEUR DONNEE. (GHM, CHOW)

AVERAGE INTERVAL OF TIME DR NUMBER OF YEARS WITHIN WHICH AN EVENT WILL BE EQUALLED OR EXCEEDED. E.G. FLOOD PEAK DISCHARGE. (GHM, CHDW)

PUNTA. (GHM, CHOW)

http://www.idrologia.polito.it/didattica/Idrologia/Glossario Internazionale di Idrologia 1986 lowres.pdf

# Memoria

Qual è la probabilità che una piena catastrofica non avvenga nei prossimi 25 anni, dato che non si è verificata negli ultimi 50 anni?.

$$P[X > 75|X > 50] = \frac{P[X > 75 \cap X > 50]}{P[X > 50]}$$

$$= \frac{P[X > 75]}{P[X > 50]} = \frac{(1-p)^{75}}{(1-p)^{50}} = (1-p)^{25}$$

•L'evento P[X>75] implica l'evento P[X>50] -> **NON c'è Memoria.** 

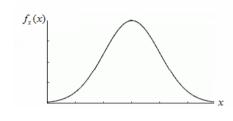
#### DISTRIBUZIONE NORMALE DEL CASO O DI GAUSS

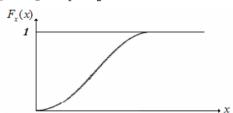
Funzione densità di probabilità:

$$f(x) = \frac{1}{\theta_2 \sqrt{2\pi}} e^{-\frac{1}{2} \left(\frac{x - \theta_1}{\theta_2}\right)^2} \qquad -\infty < x < +\infty$$

Funzione di distribuzione cumulata: 
$$F(x) = \frac{1}{\theta_2 \sqrt{2\pi}} \int_{-\infty}^x e^{-\frac{1}{2} \left(\frac{x-\theta_1}{\theta_2}\right)^2} dx$$

può essere calcolata numericamente per ogni  $\theta_1$  e  $\theta_2$ .





I parametri  $\theta_1$  e  $\theta_2$  sono dati da:

$$E[x] = \theta_1$$

$$E[x] = \theta_1 \qquad var[x] = \theta_2^2$$

#### DISTRIBUZIONE NORMALE IN FORMA CANONICA

Variabile normale standardizzata o ridotta

$$E[u] = 0$$
  $var[u] = 1$  
$$f(u) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}}e^{-\frac{u^2}{2}} \quad F(u) = \int_{-\infty}^{u} \frac{1}{\sqrt{2\pi}}e^{-\frac{r^2}{2}} dr$$

$$u = \frac{x - \theta_1}{\theta_2} = \frac{x - \mu}{\sigma}$$

$$F(-u) = 1 - F(u)$$

Valori notevoli di u(F) e di F(u)

F	u(F)	и	F(u)
0.025	-1.96	-2.0	0.0228
0.50	0.00	-1.0	0.1587
0.975	+1.96	0.0	0.5000
		1.0	0.8413
		2.0	0.9772

inv.s.norm

dist-s-norm

*Esempio:*  $X \cong N(\theta_1 = 10, \theta_2 = 3)$ 

Quantile di *X* corrispondente a F(x) = 0.025

$$X_{0.025} = \theta_1 - 1.96\theta_2 = 10 - 1.96 * 3 = 4.12$$

#### **DISTRIBUZIONI DERIVATE**

Funzione Y = g(x) strettamente monotona crescente e derivabile di una v.a. continua X

Esempio: 
$$Y = log(x)$$
 oppure  $x^{1/2}$  oppure  $x^{1/3}$ , con  $x \ge 0$ 

$$F_Y(y) = P[Y \le y] = P[g(X) \le g(x)] = P[X \le x] = F_X(x)$$

$$dF_Y(y) = dF_X(x) \Rightarrow f_Y(y)dy = f_X(x)dx$$

$$f_Y(y) = f_X(x)\frac{dx}{dy}$$

#### **DISTRIBUZIONI DERIVATE**

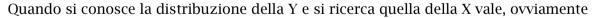
Funzione Y = g(x) strettamente monotona crescente e derivabile di una v.a. continua X

Esempio: 
$$Y = log(x)$$
 oppure  $x^{1/2}$  oppure  $x^{1/3}$ , con  $x \ge 0$ 

$$F_Y(y) = P[Y \le y] = P[g(X) \le g(x)] = P[X \le x] = F_X(x)$$

$$dF_Y(y) = dF_X(x) \Rightarrow f_Y(y)dy = f_X(x)dx$$

$$f_Y(y) = f_X(x) \frac{dx}{dy}$$



$$f_X(x) = f_Y(y) \left(\frac{dy}{dx}\right) = f_Y(g(x)) \left| \frac{d(g(x))}{dx} \right|$$

Esempio: variabile normale standard  $y = \frac{(x-\mu)}{\sigma} = \frac{(x-\theta_1)}{\theta_2} \Rightarrow x = \theta_1 + y\theta_2$ 

$$f_Y(y) = \frac{dx}{dy} f_X(\theta_1 + y\theta_2) = \theta_2 \frac{1}{\theta_2 \sqrt{2\pi}} e^{-\frac{1}{2} \left[ \frac{(\theta_1 + y\theta_2 - \theta_1)}{\theta_2} \right]^2} = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} e^{-\frac{1}{2}y^2}$$

Vale anche: 
$$F_x(x) = P[X \le x] = P\left[y \le \left(\frac{x - \theta_{1x}}{\theta_{2x}}\right)\right] = F_y(y)$$

### MEDIA DI UNA VARIABILE FUNZIONE DI UN' ALTRA

Se c è una costante:

$$E[c] = \int_{-\infty}^{+\infty} c f_x(x) dx = c \int_{-\infty}^{+\infty} f_x(x) dx = c$$

Similmente

$$E[cX] = cE[X]$$

$$E[a+bX] = a+bE[X]$$

$$E[g_1(x) + g_2(x)] = E[g_1(x)] + E[g_2(x)]$$

In generale

$$E[g(x)] \neq g(E[x])$$

Esempio:

$$E\left[\frac{1}{X}\right] \neq \frac{1}{E[X]} \qquad E[X^2] = (E[X])^2 + \sigma_x^2$$

#### VARIANZA DI UNA VARIABILE FUNZIONE

$$var[x] = E[(x - \mu)^{2}] = E[x^{2} - 2\mu x + \mu^{2}] = E[x^{2}] - 2\mu E[x] + \mu^{2} = E[x^{2}] - \mu^{2}$$

$$var[c] = 0$$

$$var[cx] = c^{2}var[x]$$

$$var[a + bx] = b^{2}var[x]$$

#### VARIABILE STANDARDIZZATA

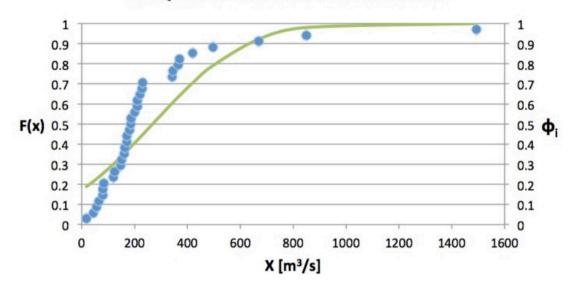
$$y = \frac{x - \mu}{\sigma} \qquad E[u] = 0 \qquad var[u] = 1$$



Il confronto tra un campione e la popolazione si può effettuare attraverso la comparazione delle forme delle

Curve di Distribuzione Cumulata (campionaria e teorica).

## FUNZIONE DI DISTRIBUZIONE CUMULATA NORMALE E FREQUENZA CUMULATA DEL CAMPIONE



ma  $x(F=1)=\inf$ .

Affinché la comparazione sia coerente, per la distribuzione campionaria si deve usare una **Stima della probabilità cumulata della popolazione**, chiamata **Plotting position** 

$$\phi(x_i) = \hat{F}(x_i)$$

Una possibilità valida se non si ha alcuna indicazione sulla distribuzione teorica da usare è la :

Posizione Distribution free:

corrisponde a porre  $\alpha$ =0 nella relazione più generale:

$$\phi(x_i) = \frac{i - \alpha}{n + 1 - 2\alpha}$$

$$\phi(x_i) = \mu(F(x_i))$$

$$\phi(x_i) = \frac{i}{n+1}$$

Weibull Plotting position:

Se invece è chiaro quale distribuzione teorica si sta ricercando:

Distribution dependent

$$\phi(x_i) = F(\mu(x_i))$$

$$\phi(x_i) = \frac{i - \alpha}{n + 1 - 2\alpha}$$

Si hanno ad esempio:

- Distribuzioni debolmente asimmetriche (Cunnane)

$$\phi(x_i) = \frac{i - 0.4}{n + 0.2} \qquad (\alpha = 0.4)$$

- Distribuzioni mediamente asimmetriche (Gringorten)

$$\phi(x_i) = \frac{i - 0.44}{n + 0.12} \qquad (\alpha = 0.44)$$

- Distribuzioni fortemente asimmetriche (Hazen)

$$\phi(x_i) = \frac{i - 0.5}{n} \qquad (\alpha = 0.5)$$



9

Analogamente, le stime dei momenti della popolazione richiedono alcune correzioni sulle espressioni dei momenti campionari:

per la varianza: 
$$\widehat{var} = \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^{n} (x_i - \overline{x})^2$$

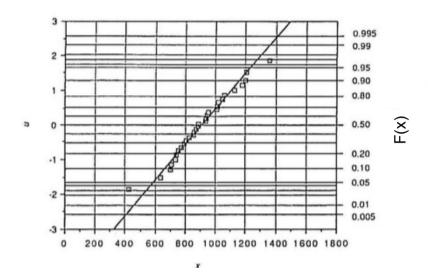
per l'asimmetria 
$$\widehat{Ca} = \frac{n}{(n-1)(n-2)} \frac{\sum_{i=1}^{n} (x_i - \bar{x})^3}{\widehat{var}^{3/2}}$$

## Carta probabilistica normale

In diagramma cartesiano con ascissa X ed ordinata y e  $\Phi(y)$  la funzione di probabilità cumulata

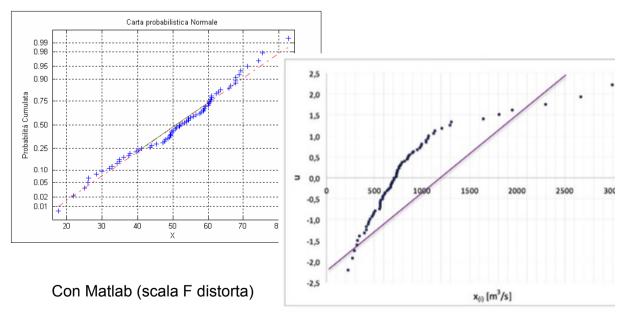
 $F_X(x)$  sarà rappresentata dalla retta:  $x = \theta_1 + u\theta_2$ 

## Rappresentazione in carta normale



## Carta probabilistica normale:

## Rappresentazioni pratiche



Con Excel (scala *u* cartesiana)

#### PROPRIETA' DELLA DISTRIBUZIONE NORMALE

Probabilità che una variabile casuale normale cada in un intervallo  $[\theta_1 - k\theta_2, \theta_1 + k\theta_2]$ 

$$P[\theta_1 - k\theta_2 \le X \le \theta_1 + k\theta_2] = P\left[-k \le \frac{x - \theta_1}{\theta_2} \le k\right] = \Phi(k) - \Phi(-k) = 1 - \Phi(-k) - \Phi(-k) = 1 - 2\Phi(-k)$$

Coefficiente di asimmetria:  $Ca = \frac{\theta_3}{\theta_2^3} = \frac{E[(x - \theta_1)^3]}{\theta_2^3} = 0$ 

Coefficiente di Curtosi (misura dell' appiattimento di una distribuzione):

$$k = \frac{\theta_4}{\theta_2^4} = \frac{E[(x - \theta_1)^4]}{\theta_2^4} = 3$$

Somma di variabili normali  $(X_i; i=1,2,...,n)$  indipendenti e  $N(\theta_{1i},\theta_{2i}^2)$ 

$$Z = \sum_{i=1}^{n} X_i$$
 è  $N(\theta_{1z}, \theta_{2z}^2)$   $heta_{1z} = \sum \theta_i$   $heta_{2z}^2 = \sum \theta_{2i}^2$ 

