

STIMA DELLE PORTATE DI PIENA

Generalità. Le portate di piena dei corsi d'acqua naturali vengono valutate in termini probabilistici, stimando il legame $q = q(T)$, tra portata q e tempo di ritorno T (intervallo temporale medio tra due successivi superamenti del valore q).

Metodi puntuali. La stima del legame $q = q(T)$ si può ottenere regolarizzando la distribuzione di frequenza del campione delle N osservazioni delle portate massime annuali rilevate nella sezione fluviale di interesse. Essa si ottiene ordinando il campione in senso crescente e calcolando la frequenza F_i ($i = 1, 2, \dots, N$) dell' i -esimo elemento q_i con opportune espressioni, per esempio (Weibull): $F_i = i/(N + 1)$. Si cerca quindi una funzione di distribuzione di probabilità (FDP), $F(q)$, adatta a regolarizzare le F_i ; allo scopo è talora comodo rappresentare i punti (q_i, F_i) sulla carta probabilistica della FDP prescelta, verificando che si dispongano all'incirca lungo una retta. I parametri della $F(q)$ possono essere stimati con vari metodi (momenti, massima verosimiglianza, momenti pesati in probabilità ecc.). Il legame tra T e q è infine ottenibile dalla: $T(q) = 1/[1 - F(q)]$. Stime ragionevolmente affidabili di $q(T)$ sono possibili solo per valori di T non troppo elevati: orientativamente $T < 2N$. Per $F(q)$ è spesso usato il *modello di Gumbel*:

$$F(q) = \exp\{-\exp[-(q - u)/\alpha]\}, \quad \text{che dà: } q(T) = u - \alpha \ln[-\ln(1 - 1/T)]$$

col metodo dei momenti si ha: $\alpha = 0,78 s$; $u = m - 0,45 s$, essendo m la media e s lo scarto quadratico medio del campione. Pure frequente è l'uso della *legge lognormale (o di Galton)*, che assume che il logaritmo della portata segua la ben nota distribuzione gaussiana. L'uso a scala puntuale delle distribuzioni con più di due parametri è in genere sconsigliabile, visti i valori normalmente ridotti di N .

Altri metodi. In mancanza di sufficienti osservazioni di portata massima annuale, possono usarsi *metodi indiretti, formule empiriche o tecniche di analisi di frequenza regionale*. I metodi indiretti, fra cui rientra la nota formula razionale, si basano sull'uso di modelli di trasformazione piogge-portate e spesso conducono a risultati alquanto incerti, date le difficoltà di parametrizzazione di tali modelli. Le *formule empiriche* proposte per i corsi d'acqua italiani sono numerose; fra quelle valide per l'intero territorio nazionale, si ricordano la *formula di Gherardelli-Marchetti* e la *formula di Maione-Brath*. La prima: $u = u_{100} (S/100)^{-\beta}$, con: S (km^2) superficie del bacino; $u = q/S$ ($\text{m}^3 \text{s}^{-1} \text{km}^{-2}$) contributo unitario di piena; u_{100} ($\text{m}^3 \text{s}^{-1} \text{km}^{-2}$) parametro caratteristico del bacino; essa fornisce stime di portata aventi $T = 100$ anni circa. Secondo Marchetti: $\beta = 2/3$, secondo Mongiardini e Mele: $\beta = 0,5$. In tabella A, si riportano i valori di u_{100} suggeriti da Mele, da utilizzarsi con $\beta = 0,5$. Brath e Maione hanno invece recentemente proposto per la stima della media m e dello scarto quadratico medio s delle portate massime annuali le formule riportate in tabella B, in cui m e s sono espresse in m^3/s , la superficie S in km^2 , m_{h1} e m_{hg} (valori medi dei massimi annuali delle altezze di piogge puntuali rispettivamente nella durata di 1 ora e di un giorno) in mm, m_{ha} (altezza di pioggia media annua sul bacino) in mm e H_m (quota media del bacino sul livello del mare) in m. Per la stima di $q(T)$, viene suggerita l'applicazione della *legge di Gumbel*, i cui parametri α e u , noti m e s , possono essere stimati con le relazioni sopra riportate. Le formule empiriche sono normalmente adatte a valutazioni di prima approssimazione; per stime più accurate è opportuno ricorrere alle tecniche di analisi di frequenza regionale (v. Analisi regionale delle piene, pag. 182).

A Valori del parametro u_{100} in $\text{m}^3/(\text{s km}^2)$ secondo Mele

| Regione | Corsi d'acqua | u_{100} |
|-------------------------|-------------------------|-----------|
| Piemonte | tutti | 12,4÷14,2 |
| Lombardia e Veneto | tutti | 1,5÷2,3 |
| Friuli | dall'Isonzo al Livenza | 13,2÷14,5 |
| Emilia Romagna | dal Trebbia al Savio | 7,2÷9,5 |
| Liguria | dal Roja all'Entella | 9,9÷12,4 |
| Marche e Abruzzo | tutti | 5,4÷9,3 |
| Toscana, Umbria e Lazio | tutti | 5,4÷19,6 |
| Campania | tutti | 1,2÷2,6 |
| Puglia | da Cervaro a Ofanto | 1,4÷1,6 |
| Basilicata | tutti | 0,6÷1,0 |
| Calabria | versante jonico | 11,3÷13,4 |
| | versante tirrenico | 5,9÷7,9 |
| Sicilia | versante settentrionale | 4,0 |
| | meridionale e orientale | 9,9÷14,6 |
| Sardegna | versante occidentale | 2,4÷3,2 |
| | versante orientale | 13,4÷15,2 |

B Formule di Maione-Brath

| | |
|---|--|
| Affluenti in sponda sinistra del Po, bacini del Trentino-Alto Adige e delle Tre Venezie | $m = 1,95 \times 10^{-9} S^{0,84} m_{ha}^{2,47} H_m^{0,32}$ $s = 2,14 \times 10^{-10} S^{0,78} m_{ha}^{2,69} H_m^{0,37}$ |
| Fiume Po, affluenti in sponda destra del Po, Reno, bacini della Romagna delle Marche | $m = 5,25 \times 10^{-4} S^{0,64} m_{h1}^{0,73} m_{hg}^{1,53}$ $s = 7,24 \times 10^{-4} S^{0,55} m_{h1}^{0,43} m_{hg}^{1,71}$ |
| Bacini della Liguria tirrenica, della Toscana, della Sardegna e della Sicilia | $m = 3,80 \times 10^{-2} S^{0,76} m_{h1}^{0,86} m_{hg}^{0,36}$ $s = 5,13 \times 10^{-2} S^{0,62} m_{hg}^{1,08}$ |
| Bacino del Tevere, bacini minori del Lazio, bacini dell'Abruzzo, Molise e Campania | $m = 6,02 S^{0,75} H_m^{-0,19}$ $s = 35,48 S^{0,57} H_m^{-0,39}$ |
| Bacini della Puglia, Basilicata e Calabria | $m = 7,76 \times 10^{-5} S^{1,01} H_m^{0,94} m_{h1}^{0,74}$ $s = 1,70 \times 10^{-5} S H_m^{0,83} m_{h1}^{1,29}$ |

