

AUTORITÀ DI BACINO REGIONALE

Valutazione preliminare del rischio di alluvioni e definizione delle aree a potenziale rischio significativo di alluvioni ai sensi degli art. 4 e 5 della Direttiva 2007/60/CE: secondo ciclo di gestione

# Allegato 1

## alla RELAZIONE METODOLOGICA

## Aggiornamento Giugno 2019



**DISTRETTO: SARDEGNA** 

## **INDICE**

		climatici a scala regionale - Aggiornamenti alla Strategia Regionale	
1	Adattamei	nto ai Cambiamenti Climatici della Regione Sardegna	2
1.1	Analisi clim	atica a scala regionale	2
1.2	Valutazione	della vulnerabilità ai cambiamenti climatici	5
Indivi	iduazione	dei bacini predisposti a fenomeni di flash flood mediante indicatori	11
Verifi	ca dell'ap	plicabilità del metodo "Arno" al contesto regionale della Sardegna	11
1.1.	Premessa		11
1.2.	Valutazione	delle piene in Sardegna	11
1.3.	Piene dei pio	ccoli bacini e Flash flood	12
		a degli indicatori proposta	
1.5.	Applicazion	e ai bacini della Sardegna	14
	1.5.1. 1.5.2. 1.5.3. 1.5.4.	Considerazioni preliminari	17 17
1.6.	Risultati del	l'applicazione al bacino campione	20
1.7.	Valutazione	critica dei risultati	25
1.8.	Massime alt	ezze annue di pioggia giornaliera	29
10	Ribliografia		36

# I cambiamenti climatici a scala regionale – Aggiornamenti alla Strategia Regionale di Adattamento ai Cambiamenti Climatici della Regione Sardegna

### 1.1 Analisi climatica a scala regionale

La Regione Sardegna, con Deliberazione di Giunta Regionale n. 6/50 del 5 febbraio 2019, ha approvato la Strategia Regionale di Adattamento ai Cambiamenti Climatici (SRACC). L'All. 1 alla SRACC è costituito da uno studio di dettaglio, propedeutico all'elaborazione della Strategia, prodotto dalla Regione Sardegna nell'ambito di un accordo di collaborazione con l'Università di Sassari, studio che comprende un'analisi climatica a scala 8x8 Km (in coerenza con il PNACC). Lo studio presenta un'analisi dettagliata della situazione climatica della Regione, a partire da un dataset di osservazione sul periodo climatico di riferimento 1981-2010, e le proiezioni climatiche attese per il trentennio futuro 2021-2050. I due scenari climatici (RCP1) considerati rappresentano l'aumento, al 2100, della forzante radiativa ad un valore rispettivamente di 4,5 e 8,5 W/m2. Le proiezioni climatiche future, per il periodo 2021-2050 rispetto al periodo di riferimento 1981-2010, mostrano un generale aumento della temperatura media per entrambi gli scenari, più marcato secondo lo scenario RCP8.5, con un incremento fino a 2° C. In termini di precipitazione, le proiezioni con lo scenario RCP4.5 mostrano un aumento dei valori annuali a sud e ad est della Sardegna, mentre è attesa una riduzione nella parte centrale e nord-occidentale. D'altra parte lo scenario RCP8.5 mostra una generale riduzione della precipitazione annuale nella parte centrale e sud-occidentale, mentre è atteso un aumento altrove. Inoltre, in accordo con entrambi gli scenari RCP, gli indicatori meteoclimatici suggeriscono uno scenario futuro in cui le precipitazioni potrebbero essere concentrate in un numero limitato di eventi intensi.

.

<sup>&</sup>lt;sup>1</sup> Representative Concentration Pathway (RCP): rappresentano l'aumento, al 2100, della forzante radiativa ad un determinato valore.:

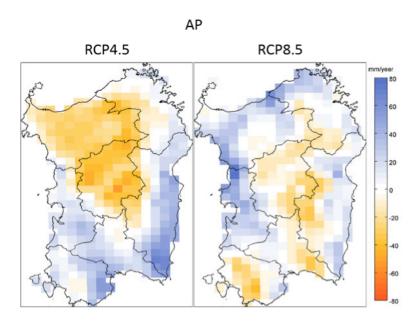


Figura 1 - Anomalie [mm/anno] dell'indicatore AP (Cumulata delle precipitazioni annuali) per il periodo 2021-2050, rispetto al periodo di riferimento 1981-2010, secondo gli scenari RCP4.5 e RCP8.5

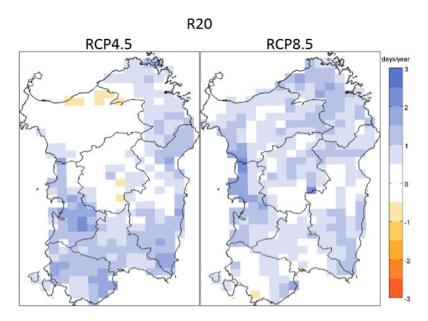


Figura 2 - Anomalie [giorni/anno] dell'indicatore R20 (Giorni di precipitazione intensa = Numero di giorni con precipitazione giornaliera superiore ai 20 mm) per il periodo 2021-2050, rispetto al periodo di riferimento 1981-2010, secondo gli scenari RCP4.5 e RCP8.5

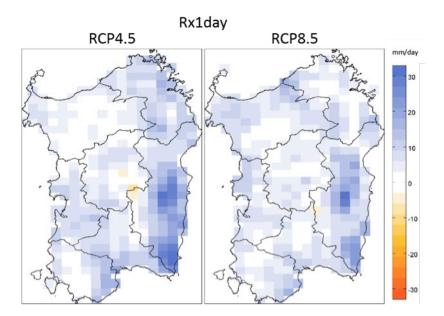
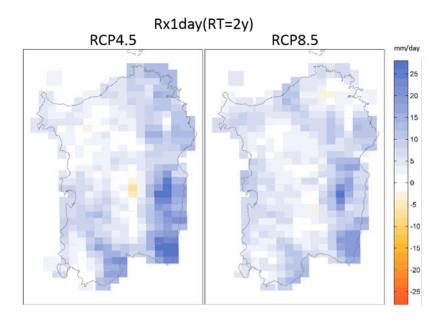


Figura 3 - Anomalie [mm/giorno] dell'indicatore Rx1day (Massimo di precipitazione giornaliera = Massimo valore di precipitazione giornaliera) per il periodo 2021-2050, rispetto al periodo di riferimento 1981-2010, secondo gli scenari RCP4.5 e RCP8.5



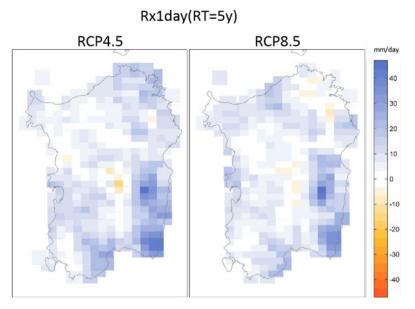


Figura 4 - Anomalie [mm/giorno] dell'indicatore Rx1day (Massimo di precipitazione giornaliera = Massimo valore di precipitazione giornaliera) con un tempo di ritorno di 2 e 5 anni per il periodo 2021-2050, rispetto al periodo di riferimento 1981-2010, secondo gli scenari RCP4.5 e RCP8.5

L'aumento dell'intensità degli eventi di precipitazione si evince anche dall'incremento dei valori di ritorno, per periodi di ritorno di 2 e 5 anni (Rx1day (RT=2y) e Rx1day (RT=5y) rispettivamente), come mostrato in Figura 5. Tali incrementi, maggiori considerando il tempo di ritorno di 5 anni, sono più marcati nella parte orientale della Sardegna, area in cui si ha anche un aumento delle precipitazioni più intense. In particolare, in accordo con entrambi gli scenari, per il valore di ritorno corrispondente ad un periodo di 2 anni è atteso un incremento di al più 25 mm, mentre considerando un periodo di ritorno di 5 anni è atteso un incremento di al più 40 mm.

Questi risultati sono in accordo con quanto affermato in precedenza, suggerendo uno scenario futuro in cui le precipitazioni potrebbero essere concentrate in un numero limitato di eventi intensi.

#### 1.2 Valutazione della vulnerabilità ai cambiamenti climatici

Lo studio di dettaglio allegato alla Strategia Regionale di Adattamento della Regione Sardegna riporta un'analisi di vulnerabilità sviluppata in relazione al settore "Assetto e rischi di natura idrogeologica del territorio". L'adeguamento del PGRA ai cambiamenti climatici deve, da un lato, far fronte ai limiti dei modelli climatici nella rappresentazione del regime di precipitazione e quindi a tutti gli aspetti insiti nella rappresentazione della pericolosità, dall'altro è intrinsecamente presente nelle azioni già intraprese e legate agli sviluppi in corso del piano. Infatti, il PGRA contribuisce al miglioramento ed all'arricchimento della resilienza

del territorio e della capacità di adattamento ai cambiamenti climatici, sia con le attività di conoscenza organica del territorio, sia con le misure strutturali e non strutturali per la mitigazione del rischio attualmente promosse. Nello studio allegato alla Strategia Regionale di Adattamento, l'approccio scelto è stato quello di analizzare gli impatti del cambiamento climatico sul dissesto idrogeologico in termini di anomalie di precipitazione giornaliera. In particolare la valutazione delle anomalie per un insieme di indicatori proxy caratteristici, significativi e convenzionalmente utilizzati (ETCCDI), mostra le tendenze alle variazioni climatiche per differenza tra gli scenari climatici attuali e futuri calcolati all'interno di un modello climatico.

Gli scenari di pericolosità meteo-indotta per il rischio di allagamento in ambito urbano con possibile perdita di vite umane sono stati calcolati con due possibili combinazioni. Nella prima è stato usato un indicatore a percentile, come stima della magnitudo degli eventi di precipitazione giornaliera intensa, in cui il proxy è rappresentato dalle anomalie del novantanovesimo percentile della distribuzione della precipitazione giornaliera, indicato con il termine 99p. Nella seconda combinazione è stato usato un indicatore a quantile, che deriva da un'analisi statistica dei massimi di precipitazione giornaliera e permette una stima della magnitudo e della frequenza degli eventi estremi di precipitazione. Nello specifico, il proxy è rappresentato dai valori delle anomalie della massima precipitazione giornaliera che mediamente si verifica con un tempo di ritorno di 50 anni, o, in sintesi, il valore del quantile di precipitazione giornaliera con tempo di ritorno di 50 anni.

I risultati delle analisi mostrano livelli di pericolosità da eventi estremi di precipitazione giornaliera particolarmente alti nelle seguenti zone: Ogliastra, Sarrabus-Gerrei, Capoterra e Cagliaritano. Fa eccezione il territorio del Nuorese, dove non sono evidenti scenari di comportamento critico.

Il modello di rappresentazione descritto è prevalente in entrambi gli scenari RCP per la combinazione con il percentile 99p, mentre si riduce nello scenario RCP4.5 e si diversifica nello scenario RCP8.5 per il quantile con tempo di ritorno di 50 anni.

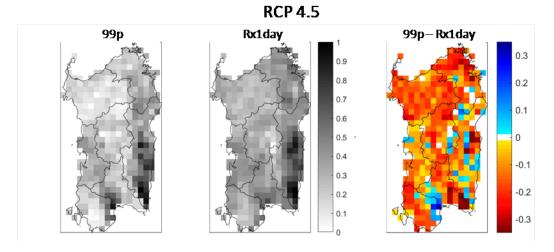


Figura 6 - Anomalie normalizzate per gli indicatori 99p (99° percentile della precipitazione) ed Rx1day (Massimo di precipitazione giornaliera = Massimo valore di precipitazione giornaliera) e differenza dei valori di anomalia (99p - Rx1day) all'interno dello stesso scenario di emissione RCP4.5

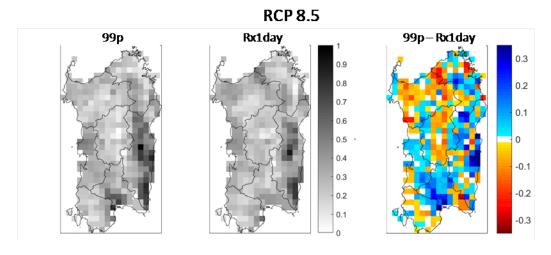


Figura 7 - Anomalie normalizzate per gli indicatori 99p (99° percentile della precipitazione) ed Rx1day (Massimo di precipitazione giornaliera = Massimo valore di precipitazione giornaliera) e differenza dei valori di anomalia (99p - Rx1day) all'interno dello stesso scenario di emissione RCP8.5

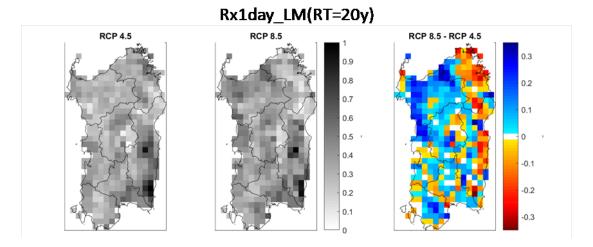


Figura 8 - Anomalie normalizzate dell'indicatore Rx1day\_LM(Quantile o valore di ritorno della distribuzione GEV dei massimi annui locali di precipitazione giornaliera Rx1day con tempo di ritorno di 20 anni, calcolati con un'analisi statistica degli eventi estremi usando lo stimatore L-moments per la stima dei parametri) per gli scenari di emissione RCP4.5, RCP8.5 e per le differenze tra i due scenari (RCP8.5 – RCP4.5).

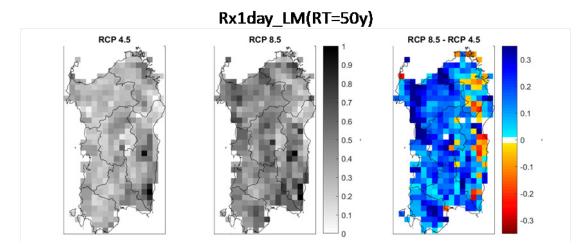


Figura 9 - Anomalie normalizzate dell'indicatore Rx1day\_LM(Quantile o valore di ritorno della distribuzione GEV dei massimi annui locali di precipitazione giornaliera Rx1day con tempo di ritorno di 50 anni, calcolati con un'analisi statistica degli eventi estremi usando lo stimatore L-moments per la stima dei parametri) per gli scenari di emissione RCP4.5, RCP8.5 e per le differenze tra i due scenari (RCP8.5 - RCP4.5).

Il confronto diretto con le mappe di pericolosità d'alluvione presenti nel Piano di Gestione Rischio Alluvioni regionale (PGRA) non è immediato, a causa di diversi limiti dettati dalla disponibilità di dati, obiettivi, tempistiche e mancanza di strumenti di valutazione comuni. Le elaborazioni del PGRA sono state effettuate infatti con strumenti modellistici differenti (trasformazioni afflussi/deflussi, idraulica delle correnti a pelo libero, etc.), di cui gli afflussi meteorici costituiscono solo una delle variabili in ingresso nel complessivo ciclo di calcolo. Inoltre, le analisi non riguardano ancora l'intero reticolo idrografico regionale e hanno scale più fini di dettaglio ed elaborazione. Tuttavia, gli scenari di pericolosità presentati e proposti

potranno essere utilizzati come variabili di input per le condizioni iniziali di strumenti modellistici più completi, utilizzabili con una base dati adeguata.

Una corretta caratterizzazione della pericolosità per il settore del dissesto idrogeologico del territorio non può prescindere da analisi modellistiche legate a metodologie più complete, ma non adottabili allo stato attuale perché più complesse e, quindi, operativamente più dispendiose negli aspetti computazionali e quantitativi, oltre alla necessità di dati e database non disponibili in questo momento.

L'indicatore di esposizione valuta la distribuzione degli elementi esposti sul territorio regionale. Tali elementi sono stati identificati prioritariamente come popolazione residente e zone urbanizzate. L'indicatore mostra una situazione di elevata criticità per i comuni di Cagliari e Sassari, che sono i più popolosi e hanno la maggiore estensione di superficie urbanizzata; di criticità intermedia per il comune di Olbia, per via della notevole estensione delle aree urbanizzate rispetto alla superficie comunale; e di criticità bassa per gli altri comuni della Sardegna, generalmente poco abitati e caratterizzati da un piccolo nucleo insediativo e ampie aree agricole o naturali.

L'indicatore di sensibilità è stato determinato dalla somma pesata di quattro diversi sotto-indicatori, alcuni dei quali si sono mostrati non particolarmente significativi per riuscire a discernere l'effettiva sensibilità di un territorio, rispetto ai fenomeni di allagamento presi in considerazione: tra questi, in particolare, l'indicatore relativo alle strutture strategiche, comunque presenti, seppure in numero più o meno elevato, nei diversi comuni della Sardegna. L'indicatore relativo alla popolazione sensibile, seppur significativo in termini assoluti, perde di significatività se valutato alla scala regionale. Esso, infatti, risulta particolarmente rilevante alla scala di dettaglio, quale quella ad esempio dei Piani di Protezione Civile Comunali, perché descrive il numero di soggetti sensibili, che risiedono negli edifici ricadenti in aree a pericolosità idraulica e, quindi, potenzialmente coinvolti, in maniera diretta, dall'evento. Invece, risultano particolarmente significativi gli indicatori relativi alla percentuale di zone urbanizzate ricadenti nelle aree a pericolosità idraulica e la percentuale di canali tombati presenti nei diversi comuni, considerando, comunque, che, ad oggi, ancora alcune zone del territorio regionale non sono state oggetto di appositi studi di approfondimento dell'assetto idrogeologico. In tali casi, la consistenza delle aree a pericolosità idraulica può risultare sottostimata. Per ciò che concerne i canali tombati, in adempimento ad una specifica Direttiva emanata dal Comitato Istituzionale dell'Autorità di Bacino della Sardegna, sono attualmente in elaborazione, a cura dei Comuni, le apposite verifiche di sicurezza idraulica, i cui dati forniranno ulteriori elementi di criticità idraulica che potrebbero determinare, in caso di eventi meteorici estremi, un effettivo aumento della sensibilità del territorio in termini di pericolosità e rischio.

L'analisi dell' indicatore di sensibilità segnala condizioni di maggiori criticità nei comuni di Olbia, Santa Maria Coghinas ed Assemini. Per Olbia e Assemini, il dato conferma la particolare sensibilità mostrata in passato, in occasione di esondazioni e allagamenti che produssero ingenti danni e perdite di vite umane (per i noti eventi pluviometrici estremi del 1999 e nel 2008 ad Assemini e del 2013 ad Olbia). Diversi altri comuni della Sardegna

mostrano condizioni di elevata criticità, in particolare quelli che sono stati tutti interessati in passato da conseguenze catastrofiche, o molto rilevanti, in occasione di afflussi meteorici estremi (quali ad esempio Villagrande Strisaili, Terralba, Arzachena, Bosa e Orosei), mentre non risulta così evidente per gli altri comuni, che non hanno invece mostrato in passato particolare sensibilità a tali eventi.

L'indicatore di capacità di adattamento evidenzia condizioni di elevata criticità in numerosi comuni della Sardegna, molti dei quali localizzati nella Sardegna centrale, nel Sarrabus-Gerrei, nell'Oristanese e nel Sulcis-Iglesiente. Mostra, invece, condizioni non critiche la maggioranza dei comuni che si sono dotati, nell'ultimo decennio, di uno strumento urbanistico (PUC) adeguato al PAI, condizione di particolare rilevanza per la capacità di adattamento al tipo di rischio considerato, poiché comporta la conoscenza da parte di tecnici e amministratori delle aree a pericolosità idraulica presenti nel proprio territorio comunale. Tale conoscenza risulta, infatti, di fondamentale importanza per affrontare e gestire eventi di allagamento ed esondazione e sviluppare strategie di adattamento efficaci, e lo sarebbe ancora di più se integrata con studi che permettono di simulare le aree pericolose relative agli scenari climatici futuri.

# Individuazione dei bacini predisposti a fenomeni di flash flood mediante indicatori

Verifica dell'applicabilità del metodo "Arno" al contesto regionale della Sardegna

#### 1.1. Premessa

Il presente documento affronta la tematica degli eventi intensi e concentrati (flash flood) e si inquadra nell'ambito della individuazione delle aree a potenziale rischio significativo richiesti dalla Direttiva Alluvioni 2007/60/CE, assunta l'ipotesi di fondo che l'intensificazione di tali eventi sia l'effetto dei cambiamenti climatici in atto.

Nella relazione è dapprima presentato un quadro delle metodologie di valutazione correntemente adottate in Sardegna per la valutazione delle piene dei corsi d'acqua, verificando -ove possibile- aspetti di conformità con gli studi disponibili e il grado di conoscenza acquisito dalla letteratura scientifica nei piccoli bacini riguardo a tali fenomeni.

Una metodologia speditiva per la previsione di eventi tipo flash flood è stata sviluppata e applicata dal Distretto dell'Appennino Settentrionale, i cui esiti sono riportati nelle mappe del Piano di Gestione del Rischio Alluvioni di quel distretto (cosiddetto "Metodo Arno"). Tale metodologia, proposta a livello nazionale, è considerata indicativa della predisposizione alle piene improvvise in quei bacini idrografici che, per le loro caratteristiche fisiografiche e pluviometriche, presentano particolari caratteristiche idrologiche e morfometriche. Successivamente sarà impostato un approccio critico alla procedura proposta, con valutazioni riguardanti l'applicabilità al contesto regionale della Sardegna.

#### 1.2. Valutazione delle piene in Sardegna

Come è noto, in Sardegna i metodi relativi alla stima delle piene dei bacini idrografici possono essere sinteticamente ricondotti ai metodi indiretti basati sulle curve di possibilità pluviometrica (Cao, Pazzaglia, & Puddu, 1969), (Deidda & Sechi, 2000), ai metodi probabilistici diretti basati sui deflussi osservati (Cao, Sechi, & Becciu, 1988) e al metodo del massimo contributo unitario o metodo empirico (Fassò, 1969).

A causa della ridotta base dati riguardante gli eventi di piena, un approccio correntemente utilizzato per la valutazione dell'idrogramma alla sezione di controllo del bacino prevede l'utilizzo di modelli di trasformazione afflussi-deflussi i quali richiedono la conoscenza dell'informazione pluviometrica e dei numerosi parametri caratterizzanti il bacino: tali parametri influiscono sulle valutazioni riguardanti sia il problema della stima delle perdite durante l'evento che il trasferimento del deflusso lungo la rete idrografica. Approcci alternativi per la generazione di idrogrammi sintetici su un bacino assegnato, sono stati concepiti in ambito pianificatorio (Cao, Salis, Sechi, & Silvano, 1980), (Salis & Sechi, 1980) per la valutazione degli effetti dei serbatoi nella gestione delle piene, i quali utilizzano la sola base dati idrometrica ponendo ipotesi semplificative sulla forma dell'idrogramma il quale è caratterizzato dal valore massimo della portata e dal tempo della fase antecedente e seguente l'istante di colmo. Tali studi hanno riguardato soprattutto l'analisi della durata delle fasi di concentrazione ed esaurimento e sono basati sulla quantificazione delle caratteristiche dei bacini tributari dei corsi d'acqua esaminati, consentendo di associare ai deflussi mensili in una generica sezione di interesse la corrispondente serie mensile di idrogrammi sintetici di piena.

#### 1.3. Piene dei piccoli bacini e Flash flood

Con il termine "Flash Flood" è invalso l'uso di indicare il fenomeno di piena di un corso d'acqua generato da un evento pluviometrico intenso e localizzato ma che provoca un sopralzo dei livelli in modo repentino tale da raggiungere il picco della portata in qualche minuto o in poche ore, caratterizzandosi come una piena improvvisa. Tale tipologia di fenomeni idrometeorologici causa spesso impatti nella rete idrografica in quanto a rapida evoluzione, cogliendo impreparata la popolazione soprattutto nelle intersezioni della viabilità con la rete idrografica. Per tali motivi tali eventi diventano occasionalmente disastrosi qualora si concentrino in prossimità delle aree urbane.

La forzante pluviometrica è il fattore cui si attribuisce un peso determinante nella generazione del deflusso: tali fenomeni sono solitamente caratterizzati da eventi con intensità elevate, durate fino a circa 1 ora (Elkhrachy, 2015) e sono molto difficili da prevedere con sufficiente anticipo. Le attività di nowcasting (radar, immagini satellitari, osservazioni in real time) consentono comunque di osservare l'evoluzione spazio-temporale della pioggia nel contesto territoriale dei sottobacini idrografici studiati.

Con riferimento a eventi di durata pari o inferiore all'ora, appare naturale associare questi ai "piccoli bacini", individuati generalmente con un'area inferiore a 100 km² (Bracken & Croke, 2007); (McGuire & McDonnell, 2010); (Merheb, et al., 2016) e caratterizzati da tempi di concentrazione assai brevi e simili alle durate tipiche di tali eventi pluviometrici.

Oltre alla pioggia, nei processi idrologici che determinano la produzione di deflusso nelle flash flood rivestono un ruolo di particolare importanza le proprietà pedologiche del bacino, aspetto che appare di rilievo soprattutto in bacini, come quelli della Sardegna e del Mediterraneo, i quali sono spesso dotati di uno scarso spessore di suolo (Rinat, Marra, Zoccatelli, & Morin, 2018) e con un ridotto fattore di attenuazione dei fenomeni idrometrici.

In generale si è quindi concordi nell'assumere, quali fattori che condizionano lo sviluppo di tali eventi, la natura del bacino e la fenomenologia dell'evento di pioggia inducente, benché la scarsa numerosità dei dati disponibili non abbia ancora consentito di comprendere a fondo l'interazione tra le caratteristiche dell'evento pluviometrico e la conseguente risposta del bacino. A tale proposito è considerata strategica l'attività di studio della topografia (DTM), delle informazioni geopedologiche, della copertura dei suoli e dell'uso, al fine di spiegare e prevedere la risposta in termini di deflusso del corso d'acqua con l'intento di valutare gli eventuali effetti sulla popolazione e sulle infrastrutture.

#### 1.4. Metodologia degli indicatori proposta

Negli ultimi decenni gli studi per la difesa dei territori dagli eventi di piena e la disponibilità di una base informativa territoriale progressivamente assai ampia, omogenea e strutturata, hanno spinto ad affrontare il problema dei cambiamenti climatici e della predisposizione al danno da piena con strumenti informativi territoriali e modellistici avanzati, elaborando metodologie condivise sia a livello nazionale che europeo. Il metodo "Arno" sui fenomeni tipo Flash Flood proposto dal (Distretto Idrografico dell'Appennino Settentrionale, 2010) si basa sulla individuazione e valutazione di tre parametri assunti quali indicatori della

predisposizione dei bacini idrografici ricadenti di un contesto ampio assai ampio, quali i grandi bacini idrografici dei fiumi principali.

Il metodo individua i tre parametri nei seguenti:

- l'area del sottobacino (inferiore a 500 kmq),
- il tempo di risposta (o time-lag  $T_{LAG}$ ); il  $T_{LAG}$  valutato nella sezione di chiusura di ciascun sottobacino, rappresenta il tempo di ritardo dell'onda di piena rispetto al baricentro della precipitazione e può essere stimato in funzione del tempo di corrivazione;
- la valutazione della distribuzione spaziale dei tempi di ritorno della pioggia critica (precipitazione minima in grado di innescare fenomeni di piena improvvisa) partendo dalle linee segnalatrici di possibilità pluviometrica associate ai pluviometri afferenti all'area oggetto di valutazione.

La metodologia proposta utilizza pertanto come parametri l'area del bacino ( $A_B$  in km<sup>2</sup>), il tempo di ritardo ( $T_{LAG}$  in ore) e il tempo di ritorno ( $T_R$  in anni) dell'evento di progetto.

Il tempo di ritorno T<sub>P</sub> associato alla pioggia di progetto è individuato sulla base della cumulata oraria di 50 mm la quale è indicata come "soglia pluviometrica tipica di eventi intensi e concentrati" e considerata come "altezza di precipitazione critica" dell'evento critico(<sup>2</sup>).

Il valore di ciascuno di tali parametri è classificato in 4 categorie (dette "classi di propensione"), stabilendo che l'ampiezza di ciascuna classe avvenga sulla base dei quartili della distribuzione di frequenza dei parametri stessi (25°, 50°, 75° percentile) e associando a ciascuna classe il valore attribuito secondo la *Tabella 1*.

In tal modo, indicando con k l'indice del parametro (rispettivamente k=1 come  $A_B$ , k=2 come  $T_{LAG}$ , k=3 come  $T_R$ ), si definisce indice di propensione IFF<sub>i,k</sub> del bacino i-esimo rispetto al parametro k il valore numerico intero compreso tra 1 e 4 attribuito al bacino che ricade in una delle classi così definite.

Tabella 1 - Attribuzione del valore all'indice IFF<sub>i,k</sub>

Classe	1	2	3	4
Percentile	≤ 25°	] 25°, 50°]	] 50°, 75°]	> 75°
Valore indice	4	3	2	1

La sommatoria degli indici per ciascun bacino ne determina il valore finale  $IFF_i$  di propensione dell'i-esimo bacino ai fenomeni di Flash Flood. Anche in questo caso, la classificazione secondo il criterio dell'appartenenza alla classe con significato di propensione molto elevata, elevata, moderata e bassa rispettivamente per la prima, seconda, terza e quarta classe.

<sup>&</sup>lt;sup>2</sup> Si osserva che, coerentemente con quanto riportato anche nei manuali, l'evento pluviometrico critico è l'evento la cui precipitazione è caratterizzata da una durata ("durata critica") tale affinché defluisca nella sezione idrografica di riferimento la massima portata dal bacino scolante, senza alcuna accezione di criticità idraulica.

## 1.5. Applicazione ai bacini della Sardegna

#### 1.5.1. Considerazioni preliminari

Con riferimento alle modalità di approccio del metodo proposto si osserva come l'applicazione a bacini di ampiezza fino a 500 km² appaia un criterio assai ampio che impone una scala di studio rivolta verso i grandi bacini rispetto a quelli di estensione di qualche km² che sono quelli di specifico interesse per l'analisi, anche con riferimento alla tipicità dei bacini isolani, osservando che tale area corrisponde a circa il 90% dell'intera superficie regionale come mostrato nella *Figura 10* e nella *Figura 11*.

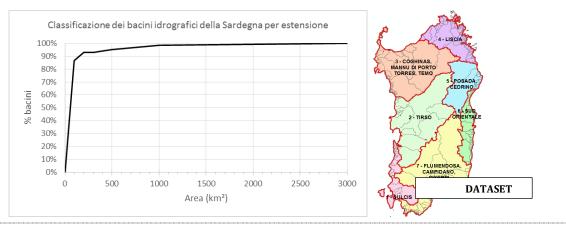


Figura 10 - Classificazione dell'estensione dei bacini idrografici della Sardegna secondo il dataset CEDOC



Figura 11 - Classificazione dell'estensione dei bacini idrografici della Sardegna secondo il dataset CRS4 (alcune aree costiere in grigio non sono state considerate)

Per la delimitazione dei bacini idrografici e, dunque, per la definizione delle sezioni di interesse, attualmente non è disponibile un unico archivio di perimetrazioni idrografiche cui è possibile fare riferimento, in quanto l'individuazione delle sezioni di interesse è legata alla finalità specifica degli studi idrologici eseguiti a livello regionale in vista di varie esigenze progettuali o di pianificazione oppure legate all'esistenza di sezioni idrografiche osservate.

Attualmente possono essere individuabili differenti dataset realizzati in relazione agli studi di cui si è detto e in particolare:

- SISS: Studio dell'idrologia superficiale della Sardegna (1998), Rappresenta una base dati storica (in formato CAD), relativa alle sezioni di interesse per lo studio di valutazione dei deflussi. Lo Studio ha considerato circa 50 sezioni di controllo per altrettanti bacini idrografici ma non sono disponibili allegati cartografici informatizzati e a scala adeguata.
- CEDOC: la suddivisione del Centro di Documentazione dei Bacini Idrografici restituisce 317 bacini di estensione compresa tra 0.3 e 2037 km² per una estensione complessiva di 24056 km (in pratica pari all'intera estensione del territorio regionale);
- CRS4: individua 111 bacini principali ed effettua una ripartizione di circa 89% dell'estensione dell'Isola non tenendo conto dei bacini costieri.

Altri studi (PAI, GNDCI, PSFF, Annali etc) contengono delimitazioni idrografiche funzionali all'espletamento delle relative indagini idrologiche.

Gli studi effettuati dal GNDCI contengono valutazioni probabilistiche delle piene nell'Isola considerando circa 200 sezioni idrografiche; ma i dati sulle caratteristiche morfometriche dei

bacini sottesi appaiono inadeguati per essere integrate agevolmente in un dataset basato su GIS e pertanto non rappresentano un insieme strutturato e gestibile con gli usuali strumenti informatici.

Il PSFF adotta come sezioni di controllo le confluenze dei maggiori affluenti della rete idrografica che contribuiscono ad incremento sostanziale dell'area del bacino sotteso ma non si ha a disposizione il relativo archivio informatico.

Infine, ulteriore documentazione sui bacini idrografici sottesi alle sezioni di misura è presente negli Annali Idrologici della Sardegna ma la scarsità di sezioni di misura disponibili, limita di fatto le informazioni ufficiali a relativamente pochi bacini.

Tra i dataset precedenti, benché quello CEDOC appaia essere quello più rappresentativo, esso manifesta evidenti problemi di incoerenza sia con la rappresentazione del terreno del DTM regionale che con l'articolazione del reticolo idrografico deliberata da ADIS nel 2015. Inoltre esso necessita di essere rielaborato anche alla luce dei nuovi dati disponibili alle varie scale di rappresentazione della rete idrografica naturale e di bonifica delle zone di pianura o costiere. Un ulteriore aspetto da considerare riguarda l'assenza di una codifica univoca dei bacini sviluppata in modo coerente sia con la denominazione delle zone idrografiche (indicate nella Delib. G.R. n.45/57 del 30.10.1990) che con la caratterizzazione delle varie sottozone effettuata nel citato PSFF.

In generale si pone quindi il problema di stabilire non solo perimetrazioni attendibili dei bacini principali dell'Isola ma anche una caratterizzazione esaustiva dei sottobacini sottesi alle sezioni di confluenza del reticolo idrografico ufficiale fin ai tronchi idrici del primo ordine (Horton).

Come sopra documentato, il metodo "Arno" prevede l'utilizzo del parametro di ritardo T<sub>LAG</sub> come indicatore della rapidità dell'evoluzione della fase di concentrazione nella formazione della piena, valutato come aliquota fissa del tempo di corrivazione per ciascun bacino di riferimento. Al fine dell'individuazione dell'evento critico per il bacino in esame, sarà certamente necessario per ciascuna sezione idrografica valutare il tempo di risposta in termini di massimo deflusso e quindi assumere che la durata della pioggia sia almeno pari al tempo di colmo dell'idrogramma generato. Ipotizzando una durata dell'evento meteorico almeno pari al tempo di corrivazione del bacino e considerando uno ietogramma di forma rettangolare, questa condizione corrisponde al considerare il T<sub>LAG</sub> almeno uguale alla metà del tempo di corrivazione. Pertanto, assumendo la convenzione di considerare il tempo di ritardo come il 60% del valore del tempo di corrivazione del bacino, si assumerebbe una condizione sufficientemente cautelativa.

Riguardo all'evento critico, la scelta di utilizzare come evento di riferimento quello con durata oraria e cumulata di 50 mm, è riguardarsi come la caratterizzazione della forzante pluviometrica della zona studiata considerata slegata dalla risposta del bacino in termini di deflusso.

Si osserva che è da valutare la presenza degli invasi determinati dalle grandi dighe che di fatto sono in grado di laminare piene anche consistenti limitando o annullando la propagazione dei fenomeni di piena a valle dello sbarramento (aspetto non trattato dalla metodologia).

#### 1.5.2. Dataset disponibili

Come sopra documentato, l'applicazione della metodologia "Arno" per i bacini della Sardegna attiene alla disponibilità dei dati seguenti:

- modello digitale di elevazione (DTM) del bacino, con maglia di dimensione adeguata all'ampiezza del bacino studiato;
- reticolo idrografico di riferimento e bacini idrografici sottesi alle sezioni di interesse;
- statistiche pluviometriche delle piogge brevi ed intense.

Con riferimento al primo dato, la regione Sardegna risulta integralmente coperta dal modello digitale di elevazione a maglia di 10 m derivato dai punti della Carta Tecnica Regionale (RAS, 1998) realizzata da voli aerei aerofotogrammetrici e restituzione effettuati tra il 1994 e il 2000. Tale dataset, pur risentendo di una assenza di dettaglio adeguato e di una certa obsolescenza, rappresenta ancora il riferimento attuale per le indagini morfometriche a scala di bacino. Altri dataset, più recenti e con dettaglio fino a 1 m sono tuttavia disponibili solo per le aree di fondovalle e di pianura, già utilizzati per le elaborazioni modellistiche nell'ambito degli studi di allagamento.

Riguardo al reticolo idrografico di riferimento, la Regione Sardegna ha indicato all'art. 14 delle Norme di Attuazione del PAI e con riferimento alla deliberazione del Comitato Istituzionale n. 3 del 30.07.2015 dell'Autorità di Bacino, quale reticolo idrografico di riferimento per l'intero territorio regionale, l'insieme degli elementi idrici contenuti nell'ultimo aggiornamento dello strato informativo del Data Base Geotopografico a scala 1:10.000 della Regione, da integrare con gli ulteriori elementi idrici eventualmente rappresentati nella cartografia IGM serie 25V edita dal 1958 al 1965. Per i fini dell'applicazione del metodo sarà comunque utilizzabile la versione pubblicata nel Data Base Geotopografico (04\_ELEMENTO\_IDRICO.shp del DBGT\_10k\_Versione 0.1).

Con riferimento alle statistiche pluviometriche delle precipitazioni brevi ed intense, per la valutazione del tempo di ritorno da associare alla pioggia di durata oraria per ciascun bacino di riferimento, saranno utilizzate le forme regionalizzate delle curve di possibilità pluviometrica del territorio della Sardegna di cui si è già detto, valutando i relativi parametri indicati dal metodo validi per ciascun bacino in esame.

#### 1.5.3. Valutazione degli indici

Per le finalità della presente relazione si ritiene opportuno considerare come sezioni di interesse quelle di confluenza di ciascun elemento idrografico rappresentato, il quale è da riguardarsi come elemento informativo di base per le successive valutazioni, procedendo per successive aggregazioni in sottobacini totali in relazione alle esigenze di analisi.

Una volta stabilite le sezioni di interesse e considerato che la metodologia proposta si indirizza per l'applicazione a bacini di ampiezza inferiore a 500 kmq, si procederà con le procedure di geoprocessing per l'individuazione dei parametri morfometrici.

La quantificazione dei parametri relativi alle caratteristiche morfometriche dei bacini sottesi da ciascuna sezione di controllo, considerata alla confluenza di ogni elemento idrografico, è funzionale alle valutazione dei tempi di corrivazione espressi dalle numerose formule empiriche presenti nella letteratura tecnica, limitando queste alle sole espressioni usualmente applicate ai bacini dell'isola e appresso riportate (GNDCI-CNR, 1991):

1) 
$$t_c = 0.1272 \sqrt{\frac{A}{i_M}}$$

2) 
$$t_c = 0.1272 \sqrt{\frac{A}{i_B}}$$

3) 
$$t_c = 0.108\sqrt[3]{A \cdot L} \sqrt[-2]{i_M}$$

4) 
$$t_c = \frac{L}{3.6} V_m$$

5) 
$$t_c = 0.212 \cdot A^{0.231} \cdot h_M^{0.289} \cdot i_M^{-0.289}$$

quali rispettivamente: prima e seconda formula di Ventura, f. di Pasini, f. di Viparelli e f. VAPI con il consueto significato dei simboli:

t<sub>c</sub>: tempo di corrivazione (ore)

A: area del bacino (km²)

L: lunghezza dell'asta fluviale principale (km)

h<sub>M</sub>: quota media del bacino (m)

i<sub>M</sub>: pendenza media dell'asta fluviale principale

i<sub>B</sub>: pendenza media del bacino

V<sub>M</sub>: velocità media (m/s)

Dal confronto critico dei risultati ottenuti sarà adottato il tempo ritenuto idoneo (in tal caso quello minore) e la conseguente valutazione del tempo ritardo sarà effettuata come aliquota del tempo di corrivazione considerato equivalente alla durata critica per il bacino sotteso  $(T_{LAG} = 0.6 t_C)$ .

#### 1.5.4. Tempo di ritorno dell'evento critico

La metodologia proposta individua quale l'evento critico una precipitazione lorda di durata  $\tau$  oraria e cumulata  $P(\tau)$  pari a 50 mm. L'attribuzione del tempo ritorno all'evento di assegnate caratteristiche sarà effettuato sulla base delle curve di possibilità pluviometrica nella formulazione monomia canonica espressa nella forma

$$P_T(\tau)=a\cdot \tau^n$$

ove il tempo di ritorno  $T_R$  compare attraverso i parametri a ed n. Considerando ad esempio l'espressione dei parametri della curve di possibilità pluviometriche basate sulla distribuzione statistica TCEV

$$P_T(\tau) = \mu(\tau) K_T$$

la determinazione di  $T_R$  potrà essere eseguita invertendo le relazioni che esprimono la dipendenza dei parametri a ed n rispetto al tempo di ritorno. Infatti l'espressione della

pioggia indice  $\mu(t) = a_1 \cdot \tau^{n_1}$  dipende dalla durata assegnata della precipitazione e dai coefficienti  $a_1$  ed  $n_1$  calcolabili in funzione della pioggia giornaliera media  $\mu_G$ :

$$a_1 = \mu_G (0.886 \cdot 24^{n_1})^{-1}$$
  
$$n_1 = -0.493 + 0.476 \log \mu_G$$

Nella relazione che esprime il coefficiente di crescita:

$$K_T = a_2 \cdot \tau^{n_2}$$

ove  $K_T$  dipende dalla durata  $\tau$  e dal tempo di ritorno  $T_R$  mediante i parametri  $a_2$  ed  $n_2$  relativi alla sottozona di appartenenza (*Tabella 2* e *Tabella 3*). Pertanto, per quanto riguarda le piogge di durata oraria o inferiore all'ora, il problema si traduce nella risoluzione della forma quadratica.

Tabella 2 - Coefficienti a2 ed n2 per tempi di ritorno T ≤ 10 ANNI

Sottozona	a <sub>2</sub>	n <sub>2</sub>
SZO 1	0.66129 + 0.85935 Log T	-1.8438·10 <sup>-4</sup> − 1.5339·10 <sup>-2</sup> Log T
SZO 2	0.64597 + 0.89777 Log T	-5.6073·10 <sup>-3</sup> + 7.0047·10 <sup>-4</sup> Log T
SZO 3	0.62235 + 0.95656 Log T	-2.4882·10 <sup>-2</sup> + 4.5884·10 <sup>-2</sup> Log T

Tabella 3 - Coefficienti a2 ed n2 per tempi di ritorno T > 10 ANNI

Sottozona	<b>a</b> <sub>2</sub>	durata	n <sub>2</sub>					
SZO 1	0.46420 + 1.0376 Log T	per τ ≤ 1 ora	-0.18448 + 0.22960 Log T - 3.3216 $10^{-2}$ (Log T) <sup>2</sup>					
320 1	0.46420 + 1.0576 Log 1	per τ > 1 ora	-1.0469 $10^{-2}$ – 7.8505 $10^{-3}$ Log T					
SZO 2	0.43797 + 1.0890 Log T	per τ ≤ 1 ora	-0.18722 + 0.24862 Log T - 3.6305 10 <sup>-2</sup> (Log T) <sup>2</sup>					
320 2	0.43/9/ + 1.0090 Log I	per τ > 1 ora	-6.3887 10 <sup>-3</sup> – 4.5420 10 <sup>-3</sup> Log T					
670.2	0.40026 . 1.1441 I Т	per τ ≤ 1 ora	-0.19060 + 0.264438 Log T - 3.8969 10 <sup>-2</sup> (Log T) <sup>2</sup>					
SZO 3	0.40926 + 1.1441 Log T	per τ > 1 ora	$1.4929\ 10^{-2}$ + $7.1973\ 10^{-3}\ Log\ T$					

Nel caso della curva di possibilità pluviometrica ottenuta con l'ausilio della distribuzione statistica GEV (approccio geostatistico), la componente di pioggia indice (espressa in mm) è data dalle espressioni seguenti:

$$\mu$$
 (t)=  $a_{1m}$ ·  $t^{n1m}$  con  $t \le 1$  ora  
 $\mu$  (t)=  $a_{2m}$ ·  $t^{n2m}$  con  $t > 1$  ora

i cui parametri sono valutati mediante la pioggia giornaliera  $\mu_G$  (in mm) riportata spazialmente nella cartografia allegata alla documentazione sul metodo:

$$n_{1m} = -0.20 + 0.33 \log \mu_G$$

$$n_{2m} = -0.60 + 0.52 \log \mu_G$$

$$a_{1m} = a_{2m} = \frac{-10 + 1.25\mu_G}{24^{n_{2m}}}$$

La componente di crescita è invece espressa dalla variabile ridotta  $y_T(t)$  (adimensionale) che dipende dal tempo di ritorno attraverso i parametri  $a_{1y}$ ,  $a_{2y}$ ,  $n_{1y}$ ,  $n_{2y}$ :

$$y_T(t) = a_{1y} \cdot t^{n1y} \text{ con } t \le 1 \text{ ora}$$
  
 $y_T(\tau) = a_{2y} \cdot t^{n2y} \text{ con } t \ge 1 \text{ ora}$ 

le cui espressioni (*Tabella 4*) sono rappresentate da forme polinomiali logaritmiche facilmente trattabili nelle quali compaiono il fattore di forma  $k_D$  e il fattore di scala  $\sigma *_D$  (adimensionali) anch'essi spazialmente distribuiti.

Nella pratica si procederà attribuendo a ciascun elemento di un reticolato a maglia 1 km sia il valore medio della pioggia indice  $\mu(t)$  del bacino che i parametri medi di crescita e di forma, sulla base dei quali determinare il valore del tempo di ritorno associabile, da rappresentare territorialmente secondo la delimitazione dei bacini idrografici.

Tabella 4 - Coefficienti a1y, a2y, n1y, n2y nella componente della curva di crescita

```
\begin{split} n_{1y} &= n_{1y_p} + n_{1y_q} \log_{10} T \\ n_{2y} &= n_{2y_p} + n_{2y_q} \log_{10} T \\ a_{1y} &= a_{2y} = 10^{a_{1y_p}} + a_{1y_q} \log_{10} T \\ a_{1y} &= a_{2y} = 10^{a_{1y_p}} + a_{1y_q} \log_{10} T + a_{1y_r} \left(\log_{10} T\right)^2 \\ n_{1y_p} &= -0.08441 - 0.09092 \, \kappa_D + 0.07846 \, \sigma_D^* + 0.32383 \, \kappa_D^2 + 0.00793 \, \kappa_D \, \sigma_D^* + 0.01891 \, \sigma_D^2 \\ n_{1y_q} &= +0.02720 + 0.13097 \, \kappa_D + 0.18360 \, \sigma_D^* - 0.37370 \, \kappa_D^2 - 0.07701 \, \kappa_D \, \sigma_D^* - 0.07303 \, \sigma_D^2 \\ n_{2y_p} &= +0.01206 - 0.17695 \, \kappa_D + 0.01612 \, \sigma_D^* - 0.67415 \, \kappa_D^2 - 0.05609 \, \kappa_D \, \sigma_D^* + 0.13555 \, \sigma_D^2 \\ n_{2y_q} &= -0.10358 + 0.17971 \, \kappa_D + 0.29584 \, \sigma_D^* + 0.74819 \, \kappa_D^2 + 0.36062 \, \kappa_D \, \sigma_D^* - 0.34968 \, \sigma_D^2 \\ a_{1y_p} &= -0.06465 - 0.04403 \, \kappa_D - 0.08110 \, \sigma_D^* + 0.08870 \, \kappa_D^2 + 0.06253 \, \kappa_D \, \sigma_D^* + 0.05123 \, \sigma_D^2 \\ a_{1y_q} &= +0.20019 + 0.06131 \, \kappa_D + 0.38674 \, \sigma_D^* - 0.09988 \, \kappa_D^2 - 0.10208 \, \kappa_D \, \sigma_D^* - 0.10724 \, \sigma_D^2 \\ a_{1y_q} &= -0.01193 - 0.00329 \, \kappa_D - 0.05745 \, \sigma_D^* - 0.01044 \, \kappa_D^2 + 0.01938 \, \kappa_D \, \sigma_D^* + 0.01084 \, \sigma_D^2 \end{split}
```

#### 1.6. Risultati dell'applicazione al bacino campione

L'applicazione della procedura descritta ad un bacino campione, individuato nel rio di Quirra con sezione di chiusura alla foce, è stata sviluppata nelle fasi seguenti:

- 1. individuazione del dataset di riferimento sulla base della perimetrazione della zona idrografica sud-orientale (DTM, idrografia, pioggia indice e parametri della distribuzione riferiti alla zona idrografica) (1 livello);
- 2. applicazione delle procedure di geoprocessing per l'individuazione del bacino principale del rio di Quirra (2° livello);
- 3. applicazione delle procedure di geoprocessing per l'individuazione dei sottobacini sottesi alle sezioni di confluenza del reticolo idrografico ricadente nel bacino del rio di Quirra (3° livello).
- 4. determinazione dei parametri morfometrici di ciascun sottobacino totale e dei parametri geometrici dell'asta idrografica principale;
- 5. stima del tempo di corrivazione e calcolo del T<sub>LAG</sub>;
- 6. attribuzione del tempo di ritorno dell'evento  $T_R$  considerato critico per ciascun sottobacino;

La procedura ha consentito di individuare nell'area del bacino del rio di Quirra ( $A_B$ =329 kmq e Perimetro P=140 km), 188 bacini parziali e 93 confluenze le quali hanno individuato altrettanti bacini totali. Sulla base dell'insieme dei valori trovati sono stati individuate le soglie di attribuzione di ciascuna classe secondo i quartili della popolazione campionaria considerata.

Valore dei quartili per la definizione delle classi di valutazione dei bacini per ciascun parametro

CLASSE	1	2	3	4
$A_{B}$	6.4	23.0	95.5	328.9
$T_{\text{LAG}} \\$	8.0	1.5	3.6	9.3
$T_R$	13.5	14.7	16.7	19.6

Per ciascun sottobacino è stata quindi individuata la classe di appartenenza in considerazione del valore del parametro ed è stato attribuito il valore dell'indice IFF<sub>i,k.</sub>

I valori degli indici attribuiti ai bacini sulla base della distribuzione di frequenza cumulata sono consegnati nella *Tabella 6* dove sono anche riportati i valori delle varie grandezze che intervengono nella procedura come esplicitato nei paragrafi precedenti.

Dalle figure seguenti si rileva come i valori di  $T_{LAG}$  variano tra circa 1 e 9 ore mentre i tempi di ritorno sono compresi tra 12 e 20 anni. Successivamente, per consentire una visualizzazione spaziale della distribuzione dei bacini secondo le varie classi di predisposizione, sono state effettuate alcune operazioni di overlaying con il risultato consegnato nella *Figura* 16.

Tabella 5 - Valori minimo e massimo dei parametri

	$A_{\mathrm{B}}$	$T_{LAG}$	$T_R  h_{50,1}$
	kmq	ore	anni
min	2.3	0.28	R12
max	328.9	9.32	R19

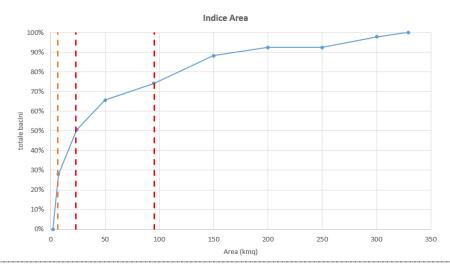


Figura 12 - Curva di distribuzione di frequenza dei valori delle aree



Figura 13 - Curva di distribuzione di frequenza del tempo di ritardo

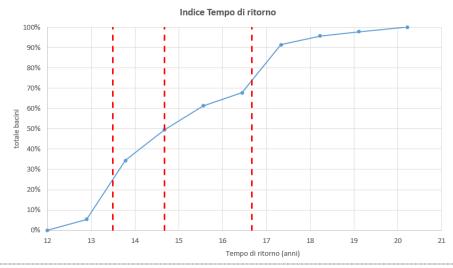


Figura 14 - Curva di distribuzione di frequenza del tempo di ritorno

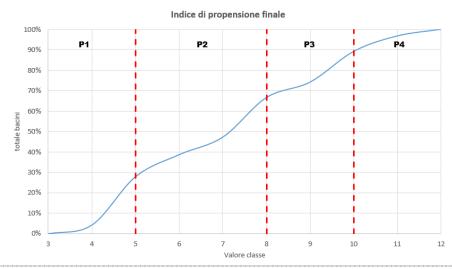


Figura 15 - Curva di distribuzione di frequenza dell'indice finale IFF

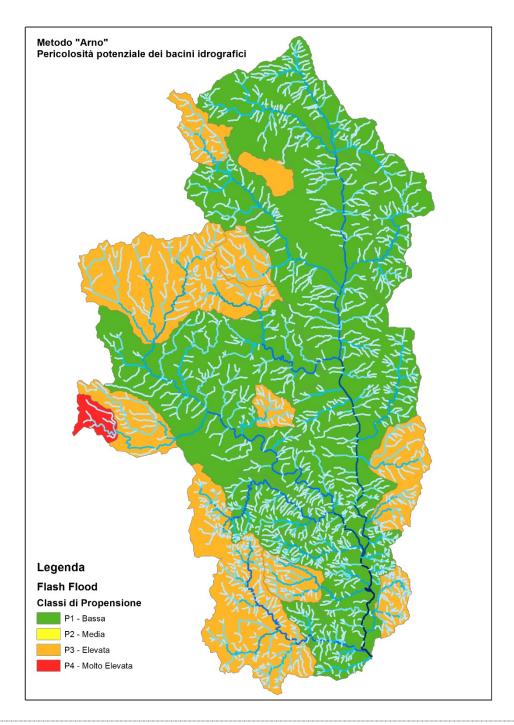


Figura 16 - Classe di propensione a fenomeni flash flood per i sottobacini del rio Quirra

Tabella 6 - Calcolo dell'indice di predisposizione per i 93 sottobacini del rio di Quirra (IFF)

N	HydroID ID	Area Ab	Lungh Lk	Pendm im	Tcorr Tc1	T corri Tc2	Tc Tc	Tlag	Pioggia h	Dur τ	μ μ g	Par. ssd	Par. kd	T.ritorno Tr	iA	iΤ	iR	TOT
	45474	kmq	km	- 0.42004	ore	ore 0.054	ore	ore	mm	ore	mm	0.0070	0.4504	anni				- 10
1	15171	2.3	2.09	0.13064	0.5	0.651	0.5	0.32	50 50	1	97	0.3376	0.1581	15.3	4	4	2	10
2	15197	2.7	3.46	0.09860	0.7	0.746	0.7	0.40	50 50	1	96	0.3367	0.2320	15.8	4	4	2	10
3	15190	2.8 2.8	3.30	0.03181 0.02630	1.2	0.788	0.8	0.47	50 50	1 1	84	0.3306 0.3465	0.2038 0.1338	19.6	4	4 4	1	9 11
4 5	15163 15196	2.0 2.9	2.91 3.32	0.02630	1.3 0.8	0.790 0.798	0.8 0.8	0.47 0.46	50 50	1	104 93	0.3360	0.1336	13.5 16.5	4 4	4	ა 2	10
	15188	2.9	2.74	0.07674	0.6	0.800	0.6	0.40	50	1	100	0.3375	0.2329	14.7		4	2	10
6 7	15166	3.0	2.74	0.10013	0.5	0.834	0.5	0.32	50	1	100	0.3375	0.1364	12.6	4 4	4	4	12
8	15170	3.6	4.06	0.22307	0.5	0.034	0.5	0.42	50	1	109	0.3396	0.1504	14.6	4	4	3	11
9	15170	3.6	2.90	0.11723	0.7	1.002	0.7	0.42	50	1	107.1	0.3562	0.1319	12.8	4	4	4	12
	15195	3.0 3.7	2.90 3.47	0.19579	0.5	1.002	0.5	0.33	50 50	1	107.1	0.3390	0.1212	14.1		4	3	11
10						1.023				1			0.2132		4		3	11
11	15192	3.7	3.27	0.14704	0.6	1.101	0.6	0.38	50 50	1	105	0.3401	0.2025	13.6	4	4 4		10
12	15201	4.0 4.2	3.94	0.05474	1.1		1.1	0.65	50 50	1	97 96	0.3375		15.4	4	4	2	10
13 14	15169 15167	4.2 4.6	3.80	0.08057	0.9	1.160	0.9	0.55	50 50		109	0.3380	0.1505	15.5	4	4		12
15		4.0 4.7	3.55 4.65	0.18240	0.6	1.270	0.6 0.9	0.38 0.54	50 50	1 1		0.3493	0.1365 0.2341	12.6	4	4	4 2	10
	15198			0.09549	0.9	1.305 1.354			50 50		93 96	0.3361	0.2341	16.4	4			10
16	15199	4.9	4.31	0.08724	1.0		1.0	0.57	50 50	1		0.3368		15.8	4	4	2	
17	15189	5.1	6.50	0.02502	1.8	1.424	1.4	0.85	50 50	1	87	0.3323	0.1998	18.4	4	3	1	8
18	15162	5.3	5.83	0.05733	1.2	1.465	1.2	0.73	50 50	1	99	0.3453	0.1284	14.6	4	4	3	11
19	15175	5.4	5.21	0.03305	1.6	1.488	1.5	0.89	50 50	1	90	0.3331	0.1605	17.5	4	3	1	8
20	15172	5.4	5.05	0.03509	1.6	1.495	1.5	0.90	50 50	1 1	85	0.3295	0.1590	19.2	4	3	1	8
21	15209	5.4	4.69	0.12115	0.8	1.501	0.8	0.51	50 50	-	100	0.3401	0.1498	14.5	4	4	3	11
22	15194	6.0	3.72	0.04353	1.5	1.675	1.5	0.90	50 50	1	92	0.3355	0.2238	16.7	4	3	2	9
23	15173	6.3	4.86	0.09928	1.0	1.760	1.0	0.61	50 50	1	99	0.3384	0.1586	14.8	4	4	2	10
24	15193	6.4	4.77	0.11132	1.0	1.790	1.0	0.58	50 50	1	105	0.3400	0.2010	13.6	4	4	3	11
25	15159	6.9	5.50	0.11265	1.0	1.911	1.0	0.60	50 50	1	103	0.3505	0.1224	13.7	3	4	3	10
26	15202	6.9	5.71	0.07879	1.2	1.916	1.2	0.71	50 50	1	91	0.3363	0.2512	17.1	3	4	1	8
27	15200	8.5	5.97	0.08504	1.3	2.371	1.3	0.76	50 50	1	92	0.3361	0.2389	16.6	3	4	2	9
28	15174	8.9	7.13	0.05426	1.6	2.480	1.6	0.98	50 50	1	95	0.3370	0.1547	15.8	3	3	2	8
29	15164	9.4	7.62	0.06062	1.6	2.603	1.6	0.95	50 50	1	99	0.3440	0.1324	14.7	3	3	2	8
30	15218	10.0	6.92	0.05213	1.8	2.770	1.8	1.06	50 50	1	93	0.3357	0.2234	16.5	3	3	2	8 10
31	15168	10.4	7.04	0.10129	1.3	2.881	1.3	0.77	50 50	1	109	0.3472	0.1419	12.7	3		4	
32	15160	10.5	5.97	0.10686	1.3	2.921	1.3	0.76	50 50	1 1	103	0.3497	0.1255	13.6	3	4	3	10
33	15191	10.8	8.06	0.03669	2.2	2.992	2.2	1.31	50 50	-	87 100	0.3322	0.2033	18.5	3	3	1	7
34	15178	11.8	7.02	0.07999	1.5	3.283	1.5	0.93	50	1	100	0.3383	0.1628	14.7	3	3	2	8
35	15179	13.7	8.19	0.07080	1.8	3.814	1.8	1.06	50 50	1	100	0.3382	0.1654	14.7	3	3	2	8
36	15165	14.3	9.91	0.05992	2.0	3.971	2.0	1.18	50 50	1	100	0.3436	0.1343	14.6	3	3	3	9
37	15180	15.8	9.52	0.06391	2.0	4.394	2.0	1.20	50	1	100	0.3383	0.1662	14.7	3	3	3	9
38	15176	15.9	8.51	0.05674	2.1	4.413	2.1	1.28	50	1	93	0.3352	0.1579	16.5	3	3	2	8
39	15161	16.0	7.60	0.08241	1.8	4.437	1.8	1.06	50 50	1	108	0.3540	0.1280	12.6	3	3	4	10
40	15220	16.3	11.19	0.04042	2.6	4.525	2.6	1.53	50	1	95	0.3362	0.2227	16.0	3	3	2	8
41	15203	16.5	7.92	0.08573	1.8	4.595	1.8	1.06	50 50	1	104	0.3496	0.1275	13.5	3	3	4	10
42	15221	17.4	8.47	0.06939	2.0	4.826	2.0	1.21	50 50	1	92	0.3362	0.2428	16.7	3	3	1	7
43	15182	18.1	10.18	0.06024	2.2	5.026	2.2	1.32	50 50	1	100	0.3383	0.1672	14.6	3	3	3	9
44	15211	20.5	11.78	0.05450	2.5	5.691	2.5	1.48	50 50	1	101	0.3385	0.1690	14.5	3	3	3	9
45	15222	20.9	9.86	0.06299	2.3	5.805	2.3	1.39	50	1	92	0.3363	0.2440	16.8	3	3	1	7
46	15247	22.7	10.43	0.06032	2.5	6.317	2.5	1.48	50	1	92	0.3363	0.2440	16.7	3	3	1	7

Segue Tabella 6 - Calcolo dell'indice di predisposizione per i 93 sottobacini del rio di Quirra (IFF).

N	HydroID	Area	Lungh	Pendm	Tcorr	T corri	Тс	Tlag	Pioggia	Dur	μ	Par.	Par.	T.ritorno	iΑ	iT	iR	TOT
	ID	Ab	Lk	im	Tc1	Tc2	Tc		h	τ	$\mu$ g	ssd	kd	Tr				
47	15177	kmq	km 0.70	0.05833	ore 2.5	ore 6.394	ore 2.5	ore	mm FO	ore 1	mm O1	0.2226	0.1595	anni 17.2	3	3	1	7
47 48	15177	23.0 25.1	8.78 11.00	0.05633	2.5 2.7	6.965	2.5 2.7	1.52 1.59	50 50	1	91 92	0.3336 0.3364	0.1595	16.7	ა 2	ა 2	1	<i>7</i> 5
49	15223	26.1	13.67	0.05744	2.6	7.250	2.6	1.58	50	1	101	0.3304	0.2434	14.4	2	2	3	7
50	15223	27.3	13.96	0.06031	2.7	7.581	2.7	1.62	50	1	101	0.3427	0.1395	14.4	2	2	3	7
51	15181	28.9	10.47	0.06031	2.8	8.039	2.8	1.67	50	1	90	0.3333	0.1628	17.4	2	2	1	5
52	15183	32.8	11.87	0.05642	3.1	9.112	3.1	1.84	50	1	90	0.3333	0.1649	17.4	2	2	1	5
53	15184	34.0	12.13	0.05551	3.1	9.444	3.1	1.89	50	1	90	0.3333	0.1649	17.3	2	2	1	5
54	15204	34.7	10.10	0.07013	2.8	9.643	2.8	1.70	50	1	106	0.3518	0.1280	13.0	2	2	4	8
55	15204	36.7	10.79	0.07013	3.0	10.200	3.0	1.80	50	1	106	0.3510	0.1281	13.0	2	2	4	8
56	15206	39.4	11.36	0.06311	3.2	10.200	3.2	1.91	50	1	107	0.3517	0.1286	13.0	2	2	4	8
57	15185	40.1	13.46	0.05209	3.5	11.139	3.5	2.12	50	1	91	0.3336	0.1680	17.2	2	2	1	5
58	15186	41.5	13.47	0.05204	3.6	11.530	3.6	2.16	50	1	91	0.3337	0.1687	17.2	2	2	1	5
59	15207	43.0	12.76	0.05709	3.5	11.940	3.5	2.09	50	1	107	0.3512	0.1290	13.0	2	2	4	8
60	15187	44.8	14.51	0.04911	3.8	12.443	3.8	2.30	50	1	91	0.3338	0.1699	17.1	2	2	1	5
61	15208	45.6	13.17	0.05535	3.7	12.664	3.7	2.19	50	1	107	0.3510	0.1293	13.0	2	2	4	8
62	15212	58.0	14.81	0.04823	4.4	16.097	4.4	2.65	50	1	90	0.3335	0.1768	17.3	2	2	1	5
63	15213	60.8	15.55	0.04654	4.6	16.897	4.6	2.76	50	1	91	0.3337	0.1773	17.2	2	2	1	5
64	15210	63.2	16.20	0.04632	4.7	17.556	4.7	2.82	50	1	107	0.3498	0.1326	13.0	2	2	4	8
65	15214	63.6	16.44	0.04461	4.8	17.653	4.8	2.88	50	1	91	0.3338	0.1782	17.1	2	2	1	5
66	15215	67.9	17.36	0.04318	5.0	18.869	5.0	3.03	50	1	91	0.3340	0.1794	16.9	2	2	1	5
67	15216	71.9	17.92	0.04192	5.3	19.964	5.3	3.16	50	1	92	0.3341	0.1806	16.9	2	2	1	5
68	15217	74.5	20.00	0.03845	5.6	20.684	5.6	3.36	50	1	92	0.3342	0.1813	16.8	2	2	1	5
69	15219	82.4	25.61	0.03168	6.5	22.881	6.5	3.89	50	1	93	0.3345	0.1838	16.6	2	1	2	5
70	15225	95.5	17.23	0.04387	5.9	26.538	5.9	3.56	50	1	105	0.3475	0.1354	13.3	2	2	4	8
71	15226	96.9	17.61	0.04311	6.0	26.906	6.0	3.62	50	1	105	0.3474	0.1358	13.3	1	2	4	7
72	15227	100.1	18.78	0.04089	6.3	27.799	6.3	3.78	50	1	105	0.3473	0.1361	13.3	1	1	4	6
73	15239	100.4	26.63	0.03085	7.3	27.887	7.3	4.35	50	1	93	0.3349	0.1918	16.5	1	1	2	4
74	15228	101.6	19.19	0.04025	6.4	28.218	6.4	3.83	50	1	105	0.3472	0.1366	13.3	1	1	4	6
75	15229	104.3	19.39	0.03991	6.5	28.981	6.5	3.90	50	1	105	0.3470	0.1372	13.3	1	1	4	6
76	15230	105.7	19.86	0.03911	6.6	29.348	6.6	3.97	50	1	105	0.3470	0.1375	13.3	1	1	4	6
77	15241	107.4	29.45	0.02824	7.8	29.845	7.8	4.71	50	1	94	0.3350	0.1939	16.4	1	1	2	4
78	15231	107.7	20.07	0.03865	6.7	29.924	6.7	4.03	50	1	105	0.3469	0.1380	13.3	1	1	4	6
79	15232	129.5	20.90	0.03730	7.5	35.985	7.5	4.50	50	1	105	0.3455	0.1430	13.5	1	1	4	6
80	15233	132.0	21.67	0.03633	7.7	36.669	7.7	4.60	50	1	105	0.3455	0.1435	13.5	1	1	4	6
81	15234	134.4	22.54	0.03492	7.9	37.347	7.9	4.74	50	1	105	0.3453	0.1444	13.5	1	1	3	5
82	15235	138.2	23.25	0.03407	8.1	38.385	8.1	4.86	50	1	105	0.3452	0.1458	13.5	1	1	3	5
83	15236	151.6	25.42	0.03151	8.8	42.124	8.8	5.29	50	1	105	0.3448	0.1490	13.5	1	1	4	6
84	15237	153.5	26.27	0.03080	9.0	42.645	9.0	5.39	50	1	105	0.3447	0.1496	13.5	1	1	4	6
85	15238	160.2	26.30	0.03076	9.2	44.507	9.2	5.51	50	1	105	0.3445	0.1516	13.5	1	1	4	6
86	15240	169.1	30.16	0.02729	10.0	46.983	10.0	6.01	50	1	105	0.3442	0.1551	13.5	1	1	3	5
87	15242	278.6	32.19	0.02583	13.2	77.392	13.2	7.93	50	1	100	0.3406	0.1704	14.5	1	1	3	5
88	15243	283.3	33.94	0.02449	13.7	78.681	13.7	8.21	50	1	100	0.3406	0.1712	14.5	1	1	3	5
89	15244	290.0	34.19	0.02442	13.9	80.547	13.9	8.32	50	1	100	0.3405	0.1728	14.5	1	1	3	5
90	15245	291.9	35.56	0.02360	14.1	81.088	14.1	8.49	50	1	100	0.3405	0.1730	14.5	1	1	3	5
91	15246	297.6	36.67	0.02292	14.5	82.656	14.5	8.70	50	1	100	0.3404	0.1742	14.6	1	1	3	5
92	15249	327.1	37.84	0.02222	15.4	90.852	15.4	9.26	50	1	99	0.3400	0.1807	14.7	1	1	2	4
93	15250	328.9	38.21	0.02208	15.5	91.358	15.5	9.32	50	1	99	0.3400	0.1809	14.7	1	1	2	4

#### 1.7. Valutazione critica dei risultati

La procedura ha esaminato il bacino principale del rio Quirra (circa 329 km²) applicando ad esso la metodologia nota come "metodo Arno" per la valutazione della propensione dei singoli sottobacini idrografici ai fenomeni di piena improvvisa (flash flood). Come ampiamente documentato nella letteratura tecnica e come peraltro riportato nella relazione metodologica dell'Agenzia regionale del Distretto idrografico della Sardegna (ADIS), la durata della fase di concentrazione dell'idrogramma di piena dipende da molteplici grandezze ricondotte spesso

alle caratteristiche morfometriche, al tipo idrologico di suolo e al suo contenuto idrico nelle fasi temporali antecedenti l'evento.

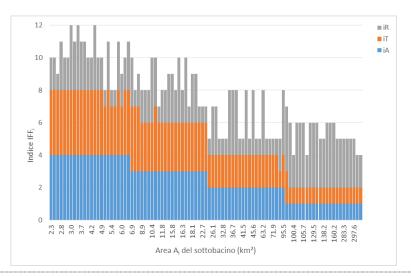


Figura 17 - Contributo di ciascuna componente parametrica i<sub>R</sub>, i<sub>T</sub> e i<sub>A</sub> al valore finale del IFF<sub>i</sub>

Dall'esame delle figure precedenti e in particolare riguardo alla *Figura 16*, si evince che la maggiore predisposizione ai fenomeni in argomento sia riferita soprattutto a piccoli bacini, considerando che tutti i bacini con area minore di 5 kmg possiedono IFF compreso tra 9 e 12.

Nel grafico della *Figura 17* è rappresentata distintamente ciascuna componente dell'indice IFF, riportando in ascissa i sottobacini idrografici ordinati per aree crescenti: dal grafico è evidente come le componenti parametriche Area  $(i_A)$  e Tempo di ritardo  $(i_R)$  abbiano un peso preponderante rispetto alla componente  $i_T$  (tempo di ritorno dell'evento critico) sul valore finale di IFF=  $i_A$  +  $i_T$ +  $i_R$ . Si osserva inoltre che le componenti  $i_A$  e  $i_R$  per ciascun bacino hanno sempre valori di contributo simili tra di loro: tale aspetto è da ricondursi alle formule del tempo di corrivazione, nelle quali l'area del bacino compare come fattore proporzionale.

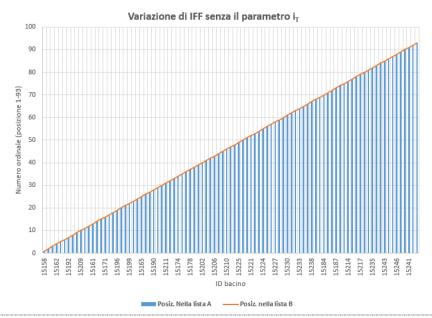


Figura 18 - Influenza del contributo delle componenti  $i_T$  e  $i_R$  nella determinazione dell'indice IFF: confronto della posizione del bacino nella lista A (istogramma) con quella nella lista B (linea continua) senza il contributo del parametro  $i_T$ . Si osserva la totale corrispondenza delle posizioni.

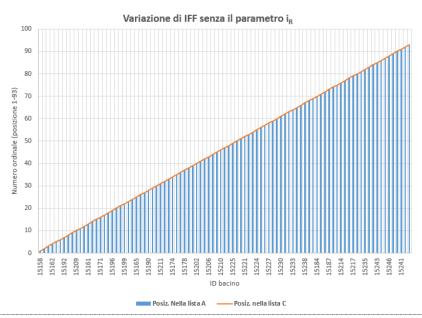


Figura 19 - Influenza del contributo delle componenti  $i_T$  e  $i_R$  nella determinazione dell'indice IFF : confronto della posizione del bacino nella lista A (istogramma) con quella senza il contributo del parametro  $i_R$  relativo al  $T_{LAG}$  nella lista C (linea continua). Si osserva la totale corrispondenza delle posizioni.

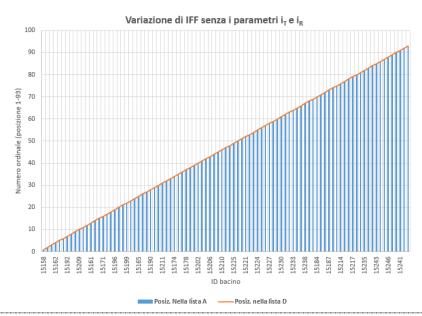


Figura 20 - Influenza del contributo delle componenti  $i_T$  e  $i_R$  nella determinazione dell'indice IFF. La corrispondenza tra le liste A e D anche in questo caso è totale: pertanto le componenti  $i_T$  e  $i_R$  sono ininfluenti rispetto a quella relativa all'area di ciascun sottobacino.

Con l'obbiettivo di valutare l'informazione fornita dai parametri utilizzati nel metodo Arno applicato al bacino campione analizzato, è stato studiato il contributo all'indice complessivo IFF effettivamente fornito dalle varie componenti i<sub>A</sub>, i<sub>T</sub>, e i<sub>R</sub>. A tal fine, dapprima l'elenco dei bacini è stato ordinato per valori decrescenti dell'indice IFF, questo determinato con il contributo di tutte le componenti dei parametri, come previsto originariamente dal metodo. Come criterio secondario di ordinamento, i bacini con il medesimo valore di IFF sono stati disposti secondo valori decrescenti dei codici numerici univoci con i quali ciascun sottobacino è stato individuato (colonna HydroID della *Tabella 6*). Tale elenco è stato di seguito indicato come "lista A".

Quindi si è proceduto escludendo l'apporto della componente  $i_T$  del tempo di ritorno calcolando l'indice di predisposizione  $IFF_{AR}=i_A+i_R$  considerando il solo contributo della coppia di componenti  $i_A$ ,  $i_R$  e, ordinando i bacini per valori decrescenti di  $IFF_{AR}$ . Tale nuova lista è indicata come "lista B".

Successivamente, si è proceduto escludendo la componente  $i_R$ . del tempo di ritardo ed è stata considerata una ulteriore lista ("lista C") ottenuta ordinando i bacini per valori decrescenti di  $IFF_{AT} = i_A + i_T$  considerando il contributo della coppia di componenti  $i_A$  e  $i_T$ .

Infine è stata predisposto l'elenco dei bacini ordinati per  $IFF_A$  decrescente calcolato con il solo contributo della componente  $i_A$  ("lista D").

In tutte le 4 liste di pericolosità relativa così ottenute, le posizioni dei bacini (univocamente distinti e, per quelli con il medesimo valore di IFF, disposti secondo valori decrescenti dei codici identificativi univoci) sono individuate mediante un indice di posizione.

Il risultato è rappresentato nei grafici della *Figura 18*, *Figura 19*, *Figura 20* dove con le barre dell'istogramma sono indicate le posizioni assunte dai vari bacini nella lista A rispetto a quella che essi possiedono rispettivamente nella lista B, nella lista C e nella lista D.

Come evidenziato dalle figure, le posizioni dei sottobacini nelle liste precedenti sono identiche. Nell'applicazione al bacino idrografico sotteso alla foce del rio di Quirra, si conferma quindi come sia il parametro  $i_R$  che  $i_T$  non forniscano sostanziali indicazioni aggiuntive sulla predisposizione alle piene improvvise rispetto al parametro  $i_A$  il quale a sua volta può essere considerato intercambiabile con il parametro  $i_R$ .

Pertanto, in considerazione dei risultati ottenuti, la predisposizione ai fenomeni di flash flood indicata dal metodo "Arno" potrebbe essere valutata anche soltanto sulla base dell'area del sottobacino, parametro di assai più agevole e univoca determinazione rispetto al  $T_{LAG}$  e al tempo di ritorno di un evento di progetto prestabilito.

#### 1.8. Massime altezze annue di pioggia giornaliera

Alcune considerazioni sul regime pluviometrico in Sardegna possono essere effettuate dall'analisi statistica delle precipitazioni su base sia oraria che giornaliera rilevate dai pluviometri presenti nel territorio regionale, tenendo conto della più ampia continuità della serie storica e dei siti di osservazione.

Come accennato in premessa, lo studio dei fenomeni meteorici intensi ed estremi in Sardegna, finalizzato all'applicazione nella progettazione delle opere ingegneristiche o in ambito pianificatorio al controllo del rischio idraulico, ha approfondito la problematica della stima dei cumulati di precipitazione relativi ad eventi di assegnata durata e tempo di ritorno (curve di possibilità pluviometrica) con vari approcci statistici approfondendo le indagini sia dal punto di vista metodologico che con riferimento alla base dati disponibile, assumendo come ipotesi di fondo la stazionarietà delle serie osservate.

Come aggiornamento dei modelli probabilistici allora in uso, in (Deidda & Sechi, 2000) è stato applicato alla Sardegna il modello statistico a 2 componenti valutando primariamente la frequenza delle massime piogge giornaliere della base dati rilevata dal Servizio Idrografico dal 1922: in *Figura 21* è rappresentata la carta delle isoiete con la distribuzione spaziale della pioggia indice giornaliera (la media delle massime altezze annue di precipitazione giornaliera) con riferimento alla serie storica dal 1922 fino al 1990. Nella carta sono stati considerati i valori di precipitazione giornaliera nei siti pluviometrici (*Tabella 7*) con almeno 40 anni di osservazioni, interpolati nell'intero territorio regionale con il metodo kriging.

Successivamente è stato recentemente proposto l'aggiornamento delle curve di possibilità pluviometrica (RAS-DICAAR Università di Cagliari, 2018) con un modello di approccio geostatistico che utilizza l'aggiornamento della distribuzione spaziale della pioggia indice giornaliera elaborata considerando il campione costituito da stazioni pluviometriche con almeno 50 anni di osservazioni.

La carta delle isoiete di *Figura 22* rappresenta la distribuzione spaziale della pioggia indice valutata considerando un campione di dati temporalmente più esteso di circa un ventennio rispetto a quello considerato in (Deidda & Sechi, 2000). Anche in questo caso, i valori di pioggia indice nei siti privi di osservazioni sono stati valutati con un interpolatore esatto.

Il confronto tra le carte delle isoiete di pioggia indice consente di osservare come in talune aree sia presente una debole tendenza verso la flessione della media dei massimi cumulati giornalieri e, ad esempio, l'aumento dei valori nella zona orientale dell'Isola e nel versante capoterrese.

Nella *Figura 23* sono riportate le differenze spaziali di pioggia indice elaborate sulla base delle carte delle isoiete.

Alcune verifiche di tipo puntuale sono state eseguite considerando i siti della *Tabella 7* corrispondenti alle località delle stazioni di monitoraggio pluviometrico e hanno riguardato l'analisi della variazione del tempo di ritorno attribuito all'evento critico assunto a riferimento: dalla *Figura 24* si rileva come, per i siti di osservazione della *Tabella 7*, i valori attribuiti mediante la curva di possibilità pluviometrica ottenuta mediante l'impiego della distribuzione GEV in (RAS-DICAAR Università di Cagliari, 2018) si presentano frequentemente minori rispetto a quelli ottenuti mediante le curve di possibilità pluviometrica della distribuzione TCEV di (Deidda & Sechi, 2000).

A tale proposito si osserva comunque che tali risultati sono stati ottenuti utilizzando approcci metodologici differenti, applicati a base dati pluviometriche che si differenziano per un arco temporale comunque non molto esteso e dunque il significato da attribuire a tali considerazioni deve essere accuratamente valutato anche in relazione alla cronologia degli eventi intensi ed estremi che si sono manifestati tra il 1980 e il 2008 e che certamente hanno influenzato i valori delle medie rappresentate nella *Figura 22*.

Tabella 7 - Siti pluviometrici

IDPK	DENOMINAZIONE	COORD E	OORD N	IDPK	DENOMINAZIONE	COORD E CO	OORD N
120	COLONIA PENALE (SARCID.)	1512420	4406680	850	OSIDDA	1514310	4486300
130	IS ACQUAS (SARCIDANO)	1509920	4401360	860	BENETUTTI	1514420	4478240
110	VILLAMAR	1496580	4385380	830	BOTTIDA	1501060	4470690
100	LUNAMATRONA	1491220	4389070	810	RIFORNITORE TIRSO	1502860	4463940
150	MANDAS	1511240	4390110	870	SIG. MARTA	1511550	4463770
180	SEGARIU	1498560	4379260	880	ORANI	1515400	4455620
70	MONTIMANNU	1471070	4360720	800	BOLOTANA	1496590	4464290
80	VILLACIDRO	1477850	4368200	890	OTTANA	1504670	4453830
240	NURAMINIS	1501180	4365910	750	MACOMER	1480690	4457680
250	VILLASOR	1495140	4359100	740	BORORE	1484110	4452360
60	VALLERMOSA	1482420	4357110	770	NORAGUGUME	1493180	4452820
160	GESICO	1511100	4383500	910	FONNI	1521730	4440790
170	GUASILA	1504030	4379180	920	GAVOI	1516470	4445440
200	SENORBI'	1511560	4375730	930	TIANA	1512700	4435330
190	SANT'ANDREA FRIUS	1511500	4369910	780	SEDILO	1493160	4447100
210	BARRALI	1508488	4370560	730	GHILARZA	1486140	4441290
255	DECIMOMANNU	1496630	4351120	710	SANTA CHIARA D'ULA	1488890	4433520
20	IGLESIAS	1460250	4351120	1070	BUSACHI	1491190	4433320
30	SAN GIOVANNI DOMUSNOVAS	1467790	4354270	950	DESULO	1519640	4431330
40	VILLAMASSARGIA	1467790	4347460	960	TONARA	1514980	4429420
50	SILIQUA	1483390	4347460	970	COSSATZU	1514960	
280	CAPOTERRA	1403390	4336180	1010	SORGONO	1515440	4421450 4430790
290	IS CANNONERIS	1487300	4320690 4317950	1000	AUSTIS ORTUERI	1507650 1498920	4435710
310	PULA	1500250 1488230		1005			4431820
340	DOMUSDEMARIA		4310610	1030	LACONI	1504360	4411820
350	TEULADA	1480350	4313450	1040	GENONI	1500700	4404880
345	SANT'ANNA ARRESI	1468930	4317440	1050	SAMUGHEO	1494990	4421990
370	PANTALEO	1482550	4326820	1060	ALLAI	1488480	4423060
380	SANTADI DOSAS (NA re)	1475450	4327200	720	ABBASANTA	1484600	4441710
400	ROSAS (M.ra)	1475480	4339810	700	PAULILATINO	1479880	4437020
410	TERRASEU	1467690	4339510	1100	MOGORELLA	1487930	4412870
450	SANT'ANTIOCO	1453100	4324210	1090	SIMAXIS	1473530	4420110
460	CARLOFORTE	1440600	4332260	1110	RIOLA SARDO	1460780	4427470
480	FLUMENTEPIDO	1455280	4337780	1140	SANTULUSSURGIU	1470430	4443630
495	MONTEPONI	1457660	4350150	1150 1170	SENEGHE	1467010	4436810
500	SU ZURFURU	1456970	4363490		TEGA	1459600	4445000
510	FLUMINIMAGGIORE	1456910	4365400	1190	TRESNURAGHES CUGLIERI	1459590	4456380
520	MONTEVECCHIO	1463140	4378700	1180		1463250	4448970 4483660
530	GONNOSFANADIGA	1470950	4371530	1200	VILLANOVA MONTELEONE	1455410	
540	SAN GAVINO MONREALE	1482020	4377920	1205	REINAMARE (C.RA)	1462400	4479980
550	SARDARA	1484550	4385190	1215	CAMPEDA F.S.	1481760	4464130
560	PABILLONIS	1475960	4382700	1250	SINDIA	1470820	4460930
570	VILLAVERDE	1484710	4405080	8045	BOSA	1457600	4460950
580	ALES	1484720	4401710	1280	ITTIRI	1463550	4493880
590	BARADILI	1491190	4396630	1290	PUTIFIGARI	1454400	4490370
600	MOGORO	1481050	4392620	1300	RUDAS	1447690	4495810
610	URAS	1474540	4394430	1310	OLMEDO	1447400	4500210
670	ARBOREA	1464120	4402760	1360	THIESI	1476220	4486080
630	MARRUBIU SANTIANNA DI ODISTANO	1471000	4402420	1370	PIANU	1469550	4491110
640	SANT'ANNA DI ORISTANO	1468140	4409400	1390	URI	1457000	4498470
650	SANTA GIUSTA	1466560	4413930	1640	PLOAGHE	1478550	4501530
680	ORISTANO	1466090	4417020	1440	OSILO	1472280	4510430

Segue Tabella 7 - Siti pluviometrici

IDPK	DENOMINAZIONE	COORD E	COORD N	IDPK	DENOMINAZIONE	COORD E	COORD N
8052	BUNNARI	1467850	4507550	2200	TALANA	1542410	4432450
8315	SASSARI R.U.	1462430	4508040	8129	GENNA SCALAS	1551330	4437090
8109	FERMATA S. GIORGIO	1454930	4504550	2210	BAUNEI	1556780	4431300
8165	MACCIADOSA (C.RA)	1449610	4509010	2220	VILLAGRANDESTRISAILI	1543300	4423600
1450	SENNORI	1465860	4515530	2230	TORTOLI'	1556270	4419850
1460	PORTOTORRES	1449670	4515550	2240	ARZANA	1530270	
	SAN GIOVANNI COGHINAS			2250			4418760
1470		1479510	4525780		LANUSEI	1545990	4414520
1590	TORRALBA	1479860 1484670	4485000	2260	BARISARDO IERZU	1555070	4410470 4406090
1630	ARDARA	1492190	4498070 4495990	2280 2290		1543830	
1600	CHILIVANI				GENNA CRESIA	1547380	4403890
1560	OZIERI	1500330	4492640	2310	TERTENIA	1549370	4394410
1620	FRAIGAS	1499150	4497570	8174	MASONEDILI	1550620	4386120
1610	OSCHIRI	1508450	4507600	2300	PERDASDEFOGU	1537830	4392560
1510	MONTI	1527500	4517200	2320	SANTA BARBARA	1551220	4374700
1530	ZUIGHE	1531000	4511900	8265	RIO GIRONI	1551950	4368890
1520	MAZZINAIU C.ra	1531420	4506600	2520	SICCA D'ERBA	1542310	4417140
1500	CADDAU	1507710	4519350	2510	PIRA ONNI	1534440	4429720
1480	COGHINAS C.ra	1495990	4523570	2420	SEULO	1520160	4413430
1660	MARTIS	1483960	4514280	2470	ESTERZILI	1521870	4404360
1670	SEDINI	1484630	4522240	2400	VILLANOVATULO	1518320	4401430
1680	PERFUGAS	1490370	4519860	2390	NURRI	1519700	4396860
1700	SANTA MARIA COGHINAS	1490590	4528880	2440	SEUI	1527940	4409760
1730	AGLIENTU	1509510	4547450	2450	SADALI	1523090	4407320
1740	S. TERESA DI GALLURA	1515900	4565590	2380	GONI	1524600	4380900
1760	CURADOREDDU	1510750	4523700	2370	BALLAO	1530980	4377850
1770	TEMPIO	1508800	4528050	2530	GAIRO TAQUISARA	1539810	4411970
1780	AGGIUS	1505450	4530900	2560	ESCALAPLANO	1529870	4386130
1790	PADULO C.ra	1508000	4533000	2350	SAN NICOLO' GERREI	1526170	4372100
1800	CALANGIANUS	1516300	4530200	2340	VILLASALTO	1533670	4371510
1810	LUOGOSANTO	1517210	4544530	2360	ARMUNGIA	1532550	4374880
1820	BASSACUTENA	1521970	4550980	2330	MURAVERA	1548490	4364000
1840	PALAU	1532150	4558990	2570	CAMPUOMU C.ma	1534060	4350700
1860	SAN PANTALEO	1539320	4544110	2585	MONTE ACUTO (Cra)	1541120	4356200
8278	S. MARIA D'ARZACHENA	1531210	4547940	2620	VILLASIMIUS	1544930	4332830
1890	OLBIA	1542780	4530430	2630	BURCEI	1530860	4355270
8264	RIFORNITORE N. 10 F.C.	1521710	4525650	2640	CORONGIU	1524230	4351320
1940	TARONI C.ra	1525000	4527100	2660	SA PIRA	1516090	4351160
1960	MURTA MARIA	1549390	4526810	2670	SETTIMO SAN PIETRO	1515160	4348870
1970	MONTE PEDROSU	1555080	4521490	220	DOLIANOVA	1514480	4358610
1535	ALA' DEI SARDI	1527880	4500030	2700	SESTU	1504725	4351809
2020	LULA	1541340	4480090	-9991	Palmas C.ra	1461780	4324540
2040	TORPE'	1557250	4497660	1851	GUARDIA VECCHIA	1534230	4564100
2070	ORGOSOLO	1530150	4450530	-9992	S. Lucia C.ra	1565590	4491785
2080	MAMOIADA	1524260	4451510	55	CAMPANASISSA	1480755	4339724
2090	OLIENA	1534410	4458410				
2095	NOCE SECCA (C.RA)	1548940	4456190				
2100	DORGALI	1550110	4460210				
2120	NUORO	1527280	4463370				
2140	GALTELLI'	1552230	4470950				
2170	OROSEI	1559260	4470230				
2180	GENNA SILANA	1543280	4445540				
2190	GIUSTIZIERI	1545230	4438690				

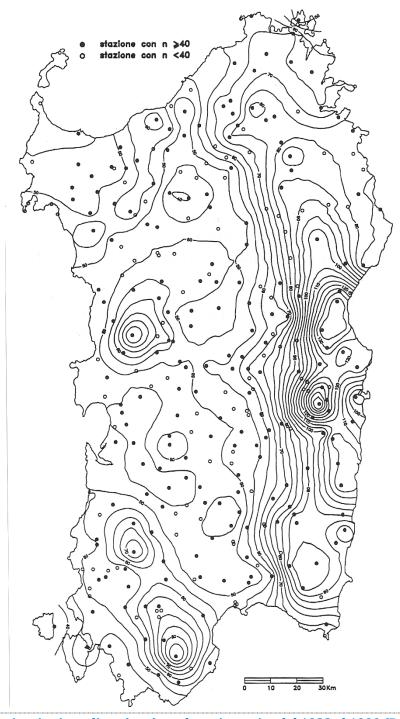


Figura 21 - Isoiete di pioggia giornaliera (mm) per la serie storica dal 1922 al 1990 (Deidda & Sechi, 2000)

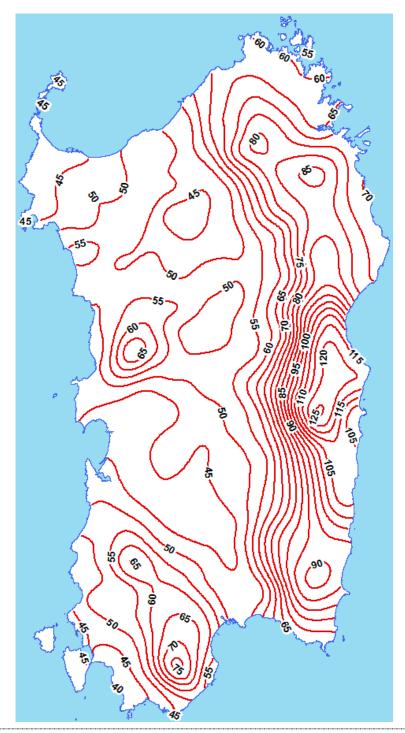


Figura 22 - Isoiete di pioggia giornaliera (mm) per la serie storica dal 1922 al 2008 (RAS, 2016)

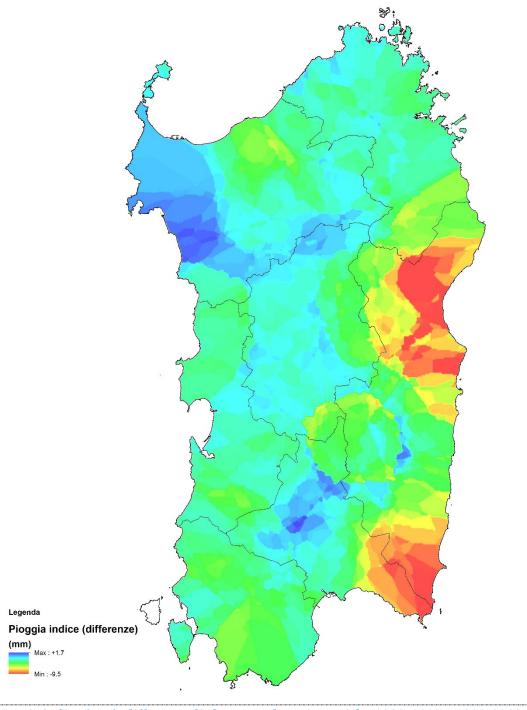
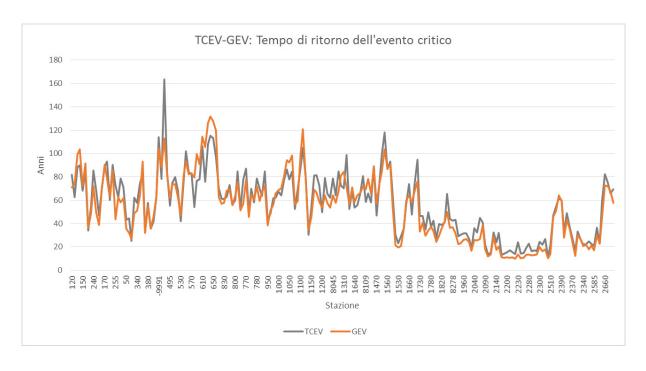


Figura 23 - Pioggia indice (mm): differenze di altezza tra le serie storiche 1922-1990 e 1922-2008



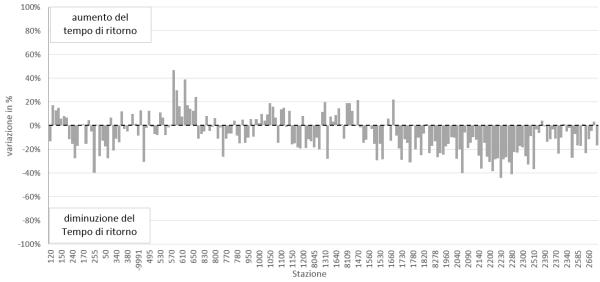


Figura 24 - Analisi della variazione del tempo di ritorno corrispondente all'evento di riferimento in 200 località dell'Isola, determinate mediante le CPP con l'impiego della distribuzione TCEV (approccio regionalizzato) e della distribuzione GEV (approccio geostatistico).

### 1.9. Bibliografia

Bracken, L., & Croke, J. (2007). The concept of hydrological connectivity and its contribution to understanding runoff-dominated geomorphic systems. *Hydrol. Process*, 749–1763.

Cao, C., Pazzaglia, G., & Puddu, P. (1969). Determinazione statistica delle curve di possibilità pluviometrica. Applicazione alle piogge di durata inferiore alle 24 ore in Sardegna. *Convegno nazionale sull'Idrologia e la Sistemazione dei piccoli bacini*.

Cao, C., Salis, M., Sechi, G. M., & Silvano, R. (1980). *Studio dell'Idrologia Superficiale della Sardegna*. Cagliari: Cassa per il Mezzogiorno, Regione Sardegna.

Cao, C., Sechi, G. M., & Becciu, G. (1988). Analisi regionale per la valutazione probabilistica delle piene in Sardegna., (p. 17-28). L'Aquila.

Deidda, R., & Sechi, G. M. (2000). Analisi regionale di frequenza delle precipitazioni intense in Sardegna. *L'Acqua*, 29-38.

Distretto Idrografico dell'Appennino Settentrionale. (2010). *Metodologia per la definizione* della predisposizione al verificarsi di fenomeni tipo Flash Flood nel bacino del fiume Arno (a cura di M. Brugioni e B.Mazzanti).

Elkhrachy, I. (2015). Flash flood hazard mapping using satellite image and GIS tools: a case study of Najran city, Kingdom of Saudi Arabia KSA. *Egyptian Journal of Remote Sensing and Space Science*.

Fassò, C. (1969). Rapporto regionale: Sardegna. *Convegno nazionale sull'idrologia e la sistemazione dei piccoli bacini*, (p. 235-249). Roma.

GNDCI-CNR. (1991). Rapporto Regionale Sardegna: Valutazione delle piene in Sardegna. Cagliari.

McGuire, K., & McDonnell, J. (2010). Hydrological connectivity of hillslopes and streams: characteristic time scales and nonlinearities. *Water Resour. Res.* 

Merheb, M., Moussa, R., Abdallah, C., Colin, F., Perrin, C., & Baghdadi, N. (2016). Hydrological response characteristics of Mediterranean catchments at different time scales: a meta-analysis. *Hydrol. Sci. Jour.* 

RAS-DICAAR Università di Cagliari. (2018). Aggiornamento delle curve di possibilità pluviometrica per la Regione Sardegna. Cagliari.

Rinat, Y., Marra, F., Zoccatelli, D., & Morin, E. (2018). Controls of flash flood peak discharge in Mediterranean basins and the special role of runoff-contributing areas. *Journal of Hydrology*.

Salis, M., & Sechi, G. M. (1980). *Metodi di valutazione delle portate di piena con riferimento alla Sardegna*. Cagliari: Atti della facoltà di ingegneria.