



1. Problématique

- La rue Virgil-Rossel est régulièrement inondée par des ruissellements de surface non-captés par le réseau des canalisations
- Il y a des refoulements des canalisations indiquant aussi une manque de capacité du réseau d'évacuation
- Des mesures de gestion des ruissellements doivent être mises en œuvre
 - Ouvrage(s) de rétention, réseau canalisations, gendarmes couchés, bordures surélevées, batardeaux.





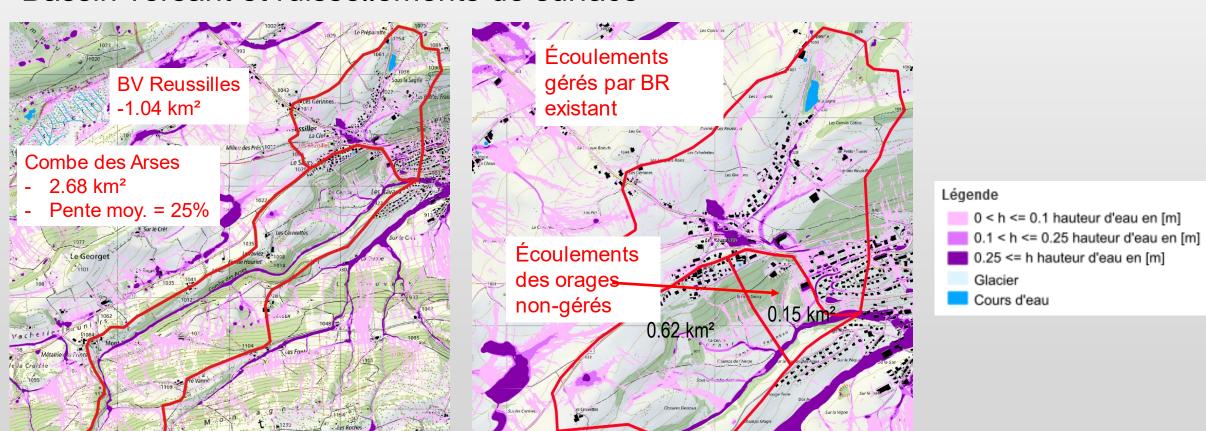






2. Débits de projet

Bassin versant et ruissellements de surface

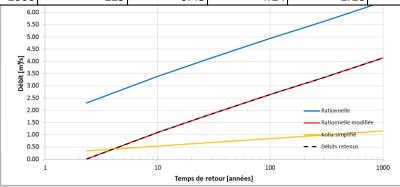




2. Débits de projet

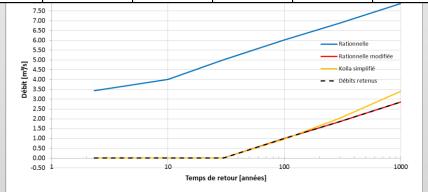
Cas d'un orage (~20 à 30min)

	Pluie [mm/h]	Débit [m³/s]					
Temps de	Intensité 200		Rationnelle	Kolla	Débits		
retour	Fahy	Rationnelle	modifiée	simplifié	retenus		
2.33	46	2.29	0.00	0.35	0.0		
10	68	3.39	1.10	0.54	1.1		
30	83	4.14	1.85	0.68	1.8		
100	99	4.94	2.65	0.84	2.6		
300	113	5.64	3.35	0.99	3.3		
1000	129	6.43	4.14	1.16	4.1		



Cas d'une pluie (80 min, soit ~1.5h)

	Pluie [mm/h]	Débit [m³/s]					
Temps de	Intensité 800		Rationnelle	Kolla	Débits		
retour	Fahy	Rationnelle	modifiée	simplifié	retenus		
2.33	24	3.44	0.00	0.00	0.0		
10	28	4.01	0.00	0.00	0.0		
30	35	5.02	0.00	0.00	0.0		
100	42	6.02	1.00	0.97	1.0		
300	48	6.88	1.86	2.03	1.9		
1000	55	7.89	2.87	3.41	2.9		

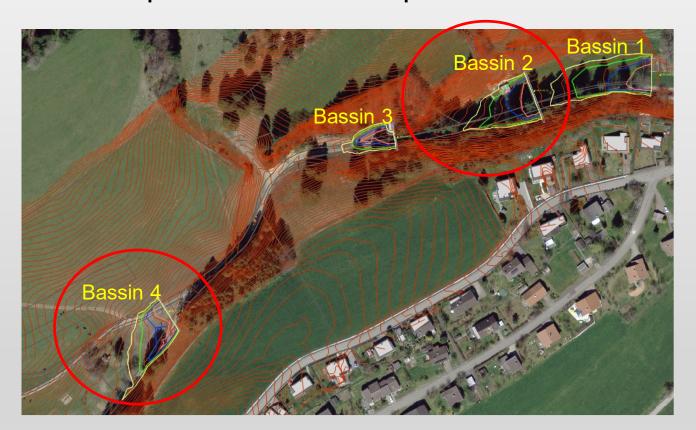


- Quelque soit le temps de retour d'un évènement le débit est plus important pour le cas d'un orage, mais pour un évènement de temps de retour 100 ans, le volume d'eau est supérieur pour une pluie de 1.5h.
 - Les deux cas sont à examiner pour le cas d'un bassin de rétention



3. Ouvrages de rétention: Emplacements potentiels

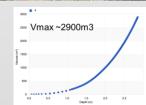
• 4 emplacements susceptibles de stocker des volumes d'eau importants







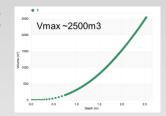
Emplacement retenu: Bassin 4







Emplacement retenu : Bassin 2

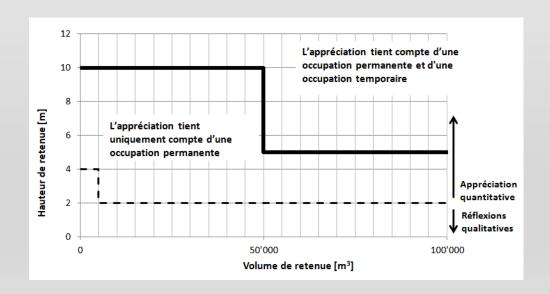






4. Assujettissement – ouvrage d'accumulation

- Les ouvrages sont de petit volume
 - H < 4 m et volume < 5000 m³ → réflexion qualitative nécessaire
 - Selon l'OED, probablement pas d'assujettissement, mais il est nécessaire de démontrer la sécurité de l'ouvrage
 - Un calcul de rupture de barrage pourrait être exigé



Pour mémoire Got:

- V = 2500m3,
- $h_{eau} = 2.0m$
- Situation assez similaire





5. Propositions d'aménagement

Variantes étudiées:

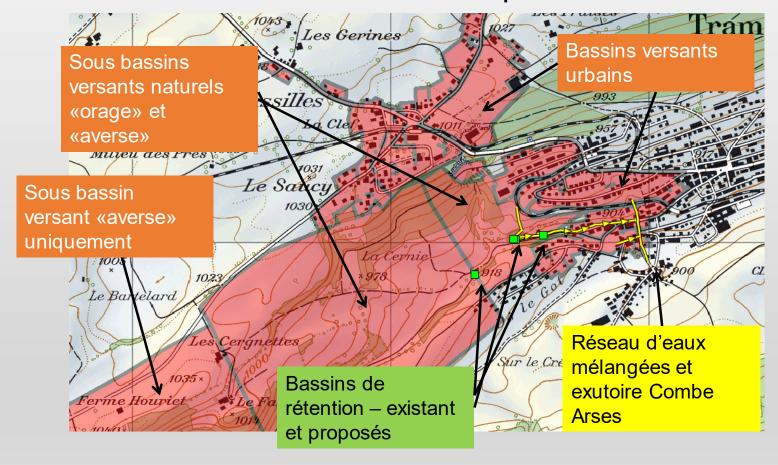
- Variantes de base Construction de deux ouvrages (emplacements N°1 et N°4):
 - Variante 1 (ouvrages hauts)
 - Variante 2 (ouvrages moins hauts)
- Variantes complémentaires Construction d'un seul ouvrage (emplacement N°4)
 - Variante 3 (ouvrage le plus haut) NON RETENUE
 - Variante 4 (ouvrage un peu moins haut) –
 VARIANTE A PRIVILEGIER DANS UN PREMIER TEMPS





6. Simulations et résultats

Modélisation évacuation eaux de pluie Combe des Arses

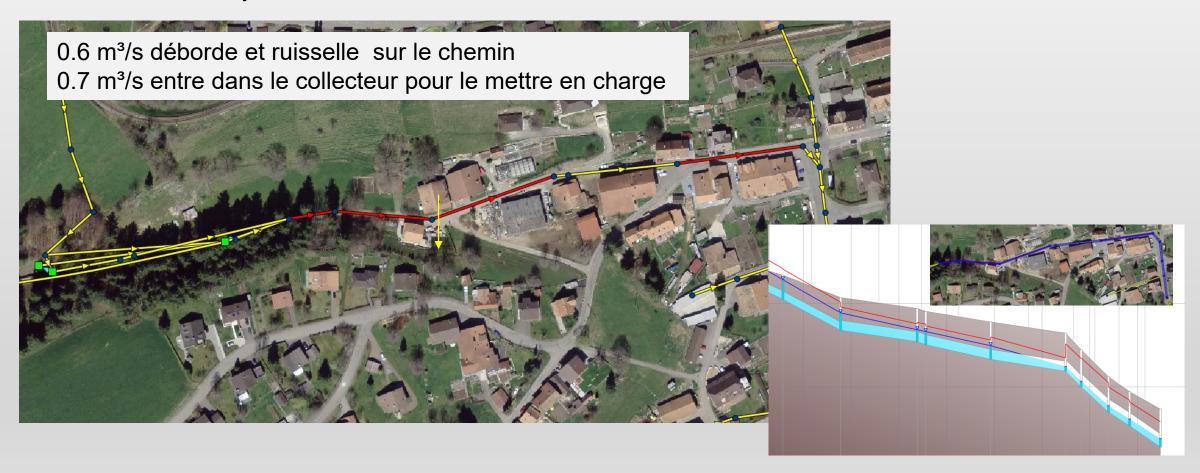






6. Simulation état existant -Tr = 10 ans

Pluie Fahy de 20 min de 68 mm/h

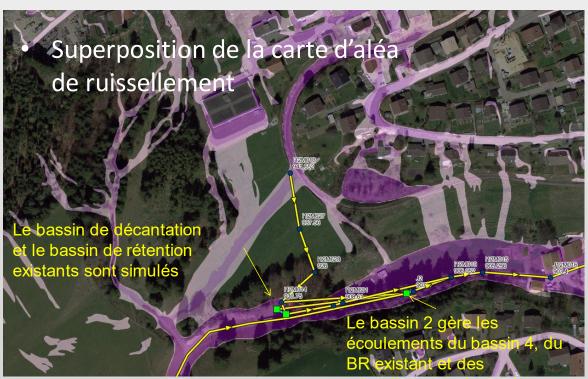






6. Simulations et résultats



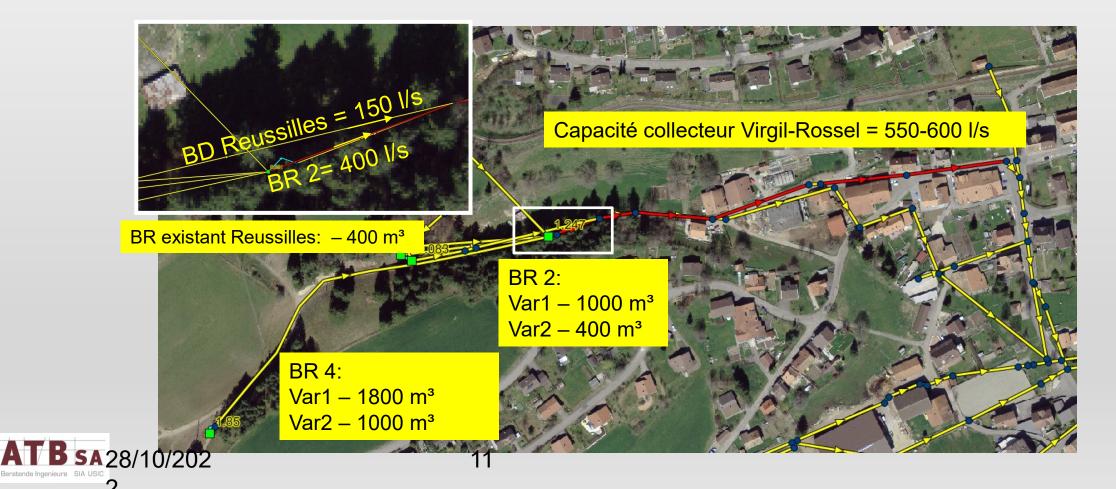


ruissellements du nord



6. Résumé hydraulique - variantes

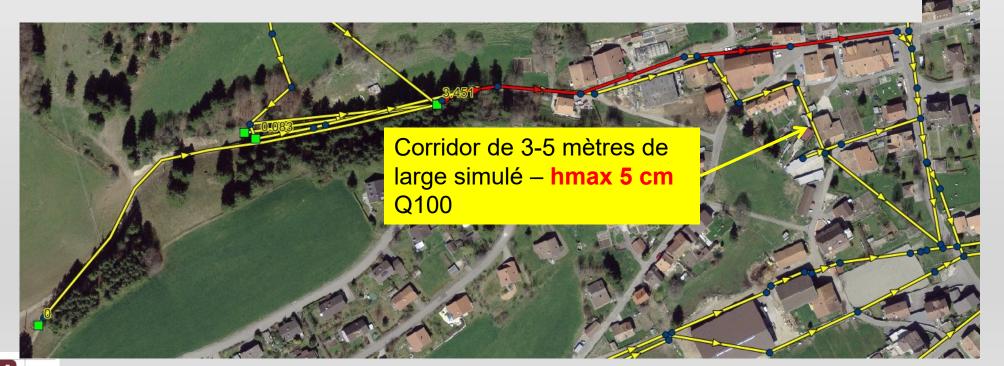
- Débordement BR2 Var 1 Q100; Var 2 Q30
- Corridor crues Q100 hmax: Var 1 14 cm, Var 2 29 cm





6. Var 3 - Averse 100 ans

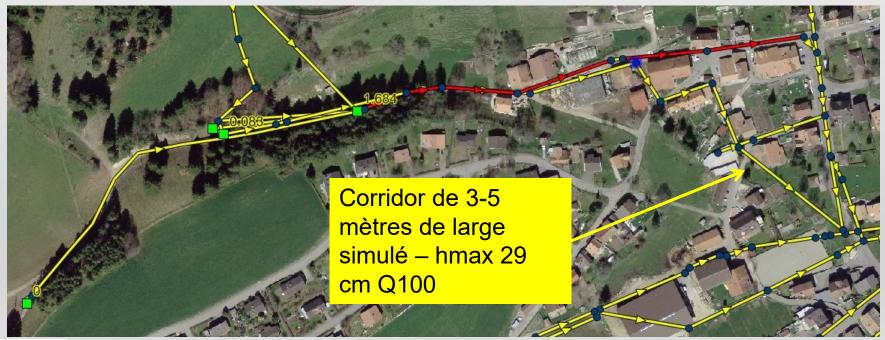
- Débordements dès env. Q100 pour pluie (>1h)
- Pas de débordements pour orage Q100
- Corridor pour gérer les débordements





6. Var 4 - Averse 100 ans

- Débordements entre Q30 et Q100 pour pluie (>1h)
- Pas de débordements pour orage Q30
- Corridor pour gérer les débordements (plus haut pour gérer Q100 que variante 1, 2 et 3)

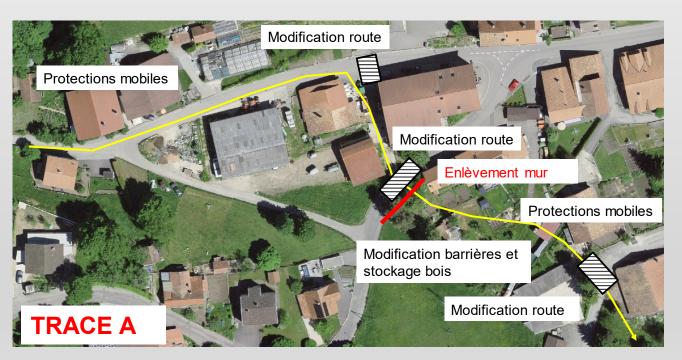


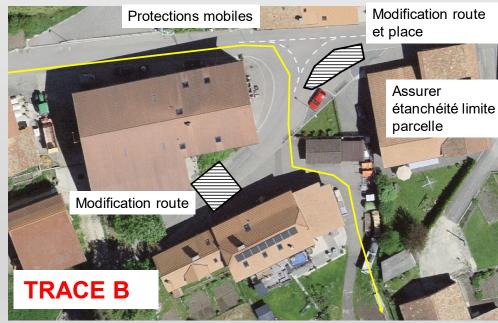




7. Gestion de surcharge

- Corridor large de 3-5 m avec hauteurs max Q100 de
 - Variante d' ouvrages de rétention 1 14 cm (A privilégier)
 - Variante d'ouvrages de rétention 2– 29 cm difficilement réalisable









8. Conclusions

- Actuellement des débordements de l'ordre de 500l/s se produisent pour des évènements de temps de retour de T = 10 ans
- Emplacement des deux bassins est opportun pour maitriser les écoulements de l'amont du bassin versant
- La variante A de corridor de surcharge est préférable topographiquement pour toutes les variantes
- L'assujettissement à l'OSOA est évitable en démontrant un ouvrage robuste pour les ouvrages proposés dans les variantes 1, 2 et 4
- Toutes les variantes de bassin contiennent les débordements jusqu'à des évènements (orage ou averse) de l'ordre de 30 ans de temps de retour de 30 ans au minimum
- Certaines variantes offrent une protection supplémentaire
- Une construction par étapes peut être envisagée





8. Conclusions

Il est proposé de réaliser par étapes les aménagements suivants:

- Corridor de décharge (3 à 5m pour hauteur d'eau15cm) selon le tracé A
- Bassin de rétention à l'emplacement N° 4 (aval) selon la variante 4, soit un ouvrage moyennement haut
- Bassin de rétention à l'emplacement N°2 (amont) selon un mix des variantes 1 et 2, soit un ouvrage moyennement haut





Mise en œuvre par étapes

ETAPE 1:

- Aménagement dans du couloir de décharge
 - Protection des bâtiments
 - Rehaussement abaissements de la chaussée (Rues Virgile Rossel, Ouest, – Méval)
 - Grilles et dépotoir Rue Virgile Rossel (Début du chemin blanc)

COUT à ± 20% : Env. 100'000.— (travaux + honoraires + Frais + réserve)





Etape1: Couloir de décharge

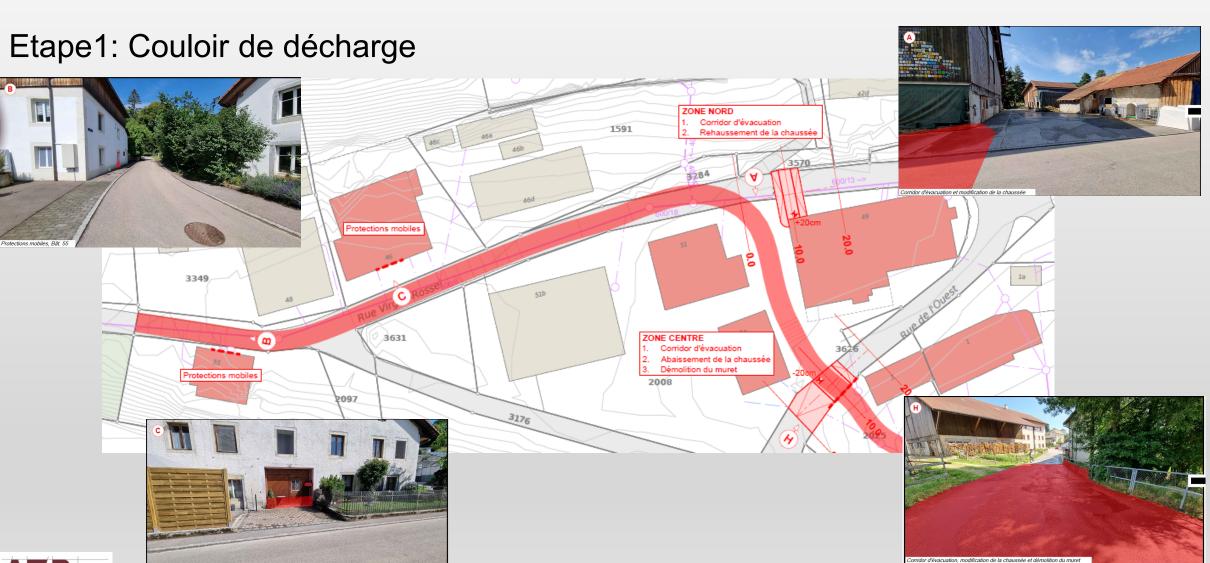




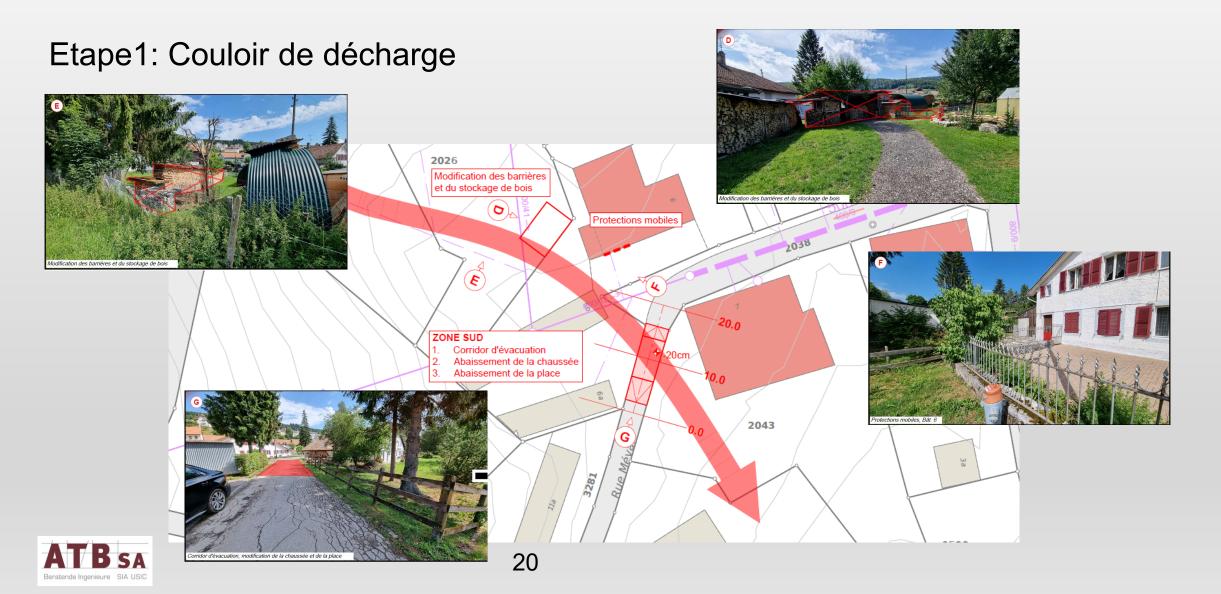
rotections mobiles, Båt, 46

9. MISE EN ŒUVRE - PHASAGE

19









ETAPE 2:

- Aménagement du bassin de rétention aval (selon variante 4)
 - Digue

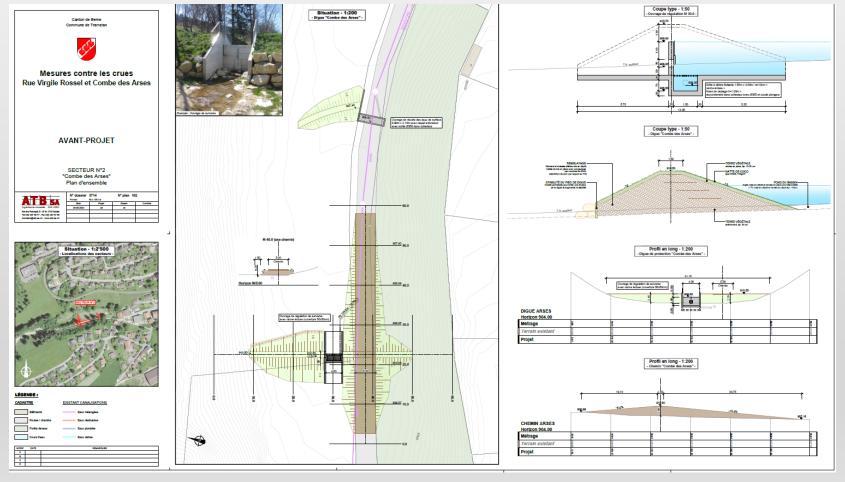
 (hauteur max. 2.80m, longueur env. 40-45m, largeur max env. 14m
 (hauteur d'eau 1.80m, volume d'eau avant déversement 1200m3)
 - Ouvrage de régulation du débit
 - Reprise du chemin (longueur, env. 60m)

COUT à ± 20% : Env. 350'000.— (travaux + honoraires + Frais + réserve)



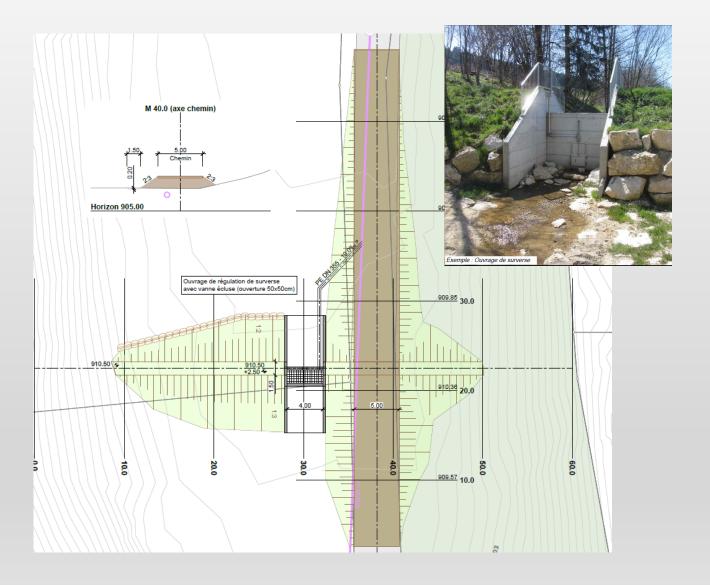


Etape 2: Bassin de rétention aval



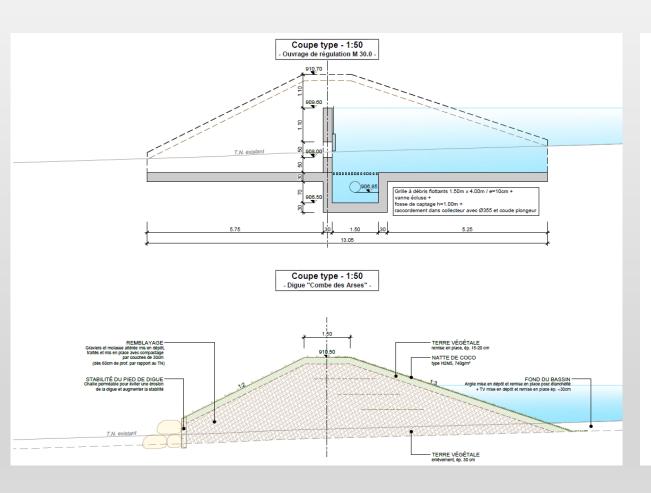
Etape 2: Bassin de rétention aval

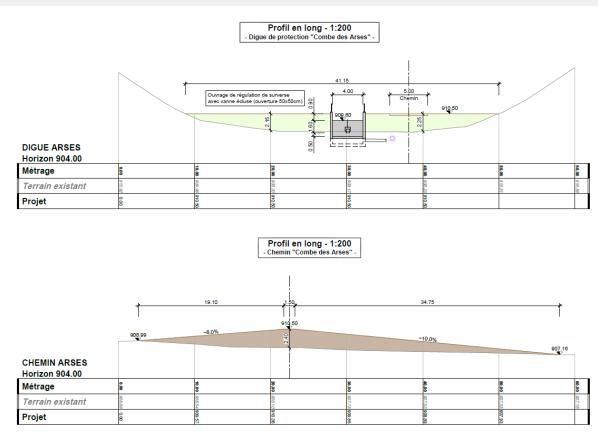






9. Plans des aménagements









ETAPE 3:

- Aménagement du bassin de rétention amont (variante 1 2)
 - Digue

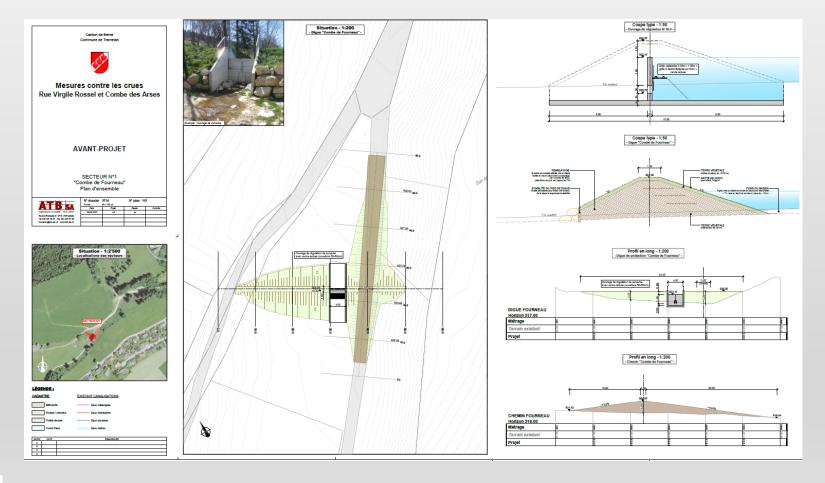
 (hauteur max. 2.90m, longueur env. 40-45m, largeur max. env. 16m
 (hauteur d'eau 2.1m, volume env. 1500m3)
 - Ouvrage de régulation du débit
 - Reprise du chemin (longueur, env. 60m)

COUT: Env. 350'000.— (travaux + honoraires + Frais + réserve)





Etape 2: Bassin de rétention amont

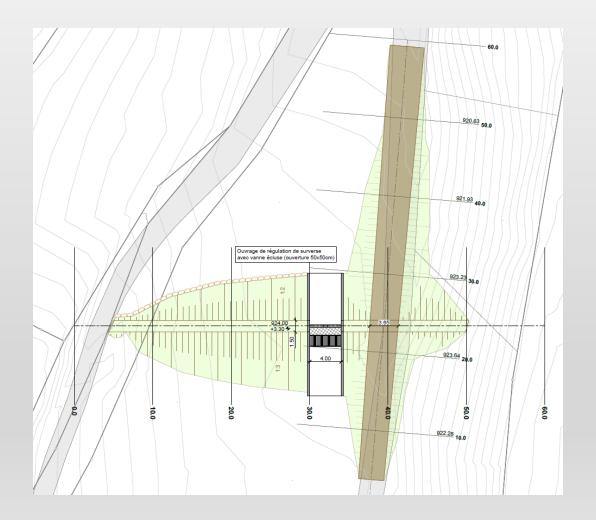






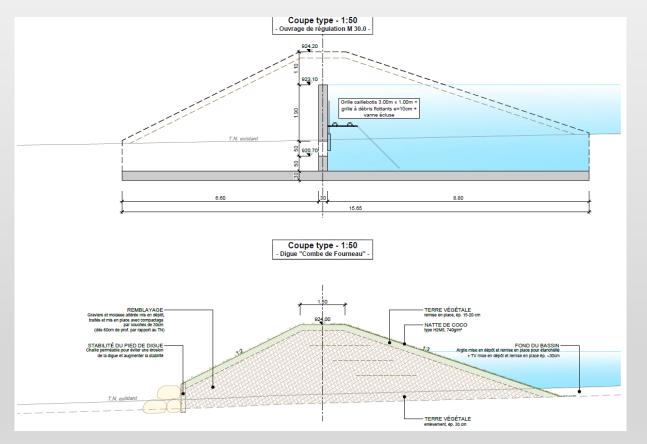
Etape 2: Bassin de rétention amont

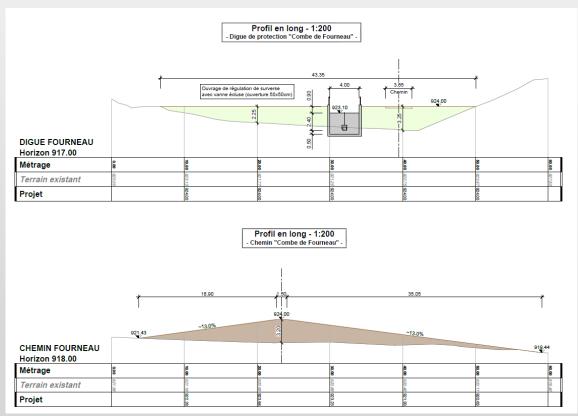






Etape 2: Bassin de rétention amont

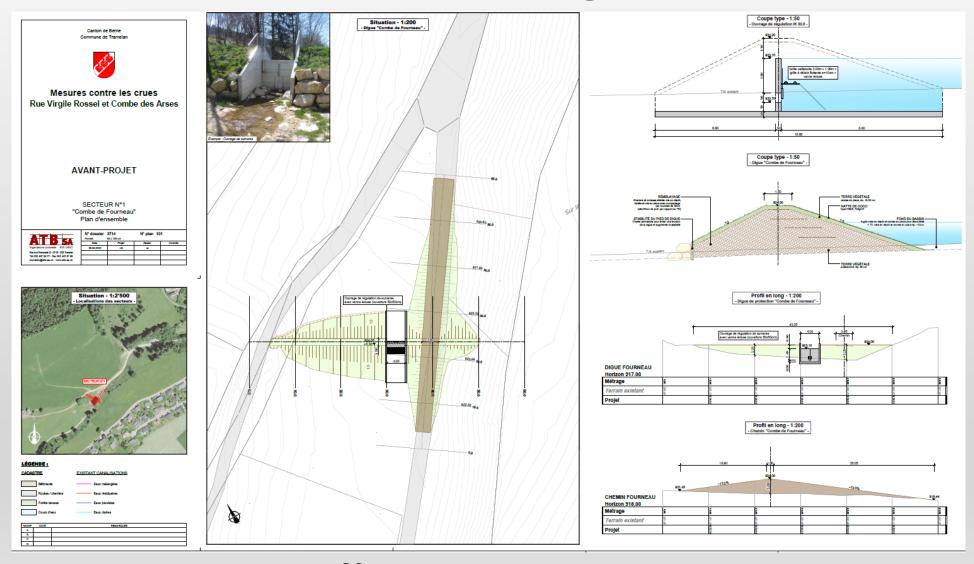








9. Plans des aménagements





9. COUTS TOTAUX

COUTS ESTIMES POUR LES 3 ETAPES (± 20%)

AMENAGEMENTS	ETAPE 1	ETAPE 2	ETAPE 3	TOTAL
Corridor de gestion des crues	60'000.—			60'000.—
Ouvrage de rétention amont		280'000.—		280'000.—
Ouvrage de rétention aval			280'000.—	280'000.—
Honoraires	15'000.—	35'000.—	35′000.—	85'000.—
Frais (géomètre, servitudes)	10'000.—	20'000.—	20′000.—	50'000.—
Réserve	15′000.—	25′000.—	25′000.—	65'000.—
TOTAL	100′000.—	360′000.—	360'000.—	820'000.—





Merci de votre attention

