

SASU PETRONI
PROMOTION

COMMUNE DE
GHISONACCIA (2B)

**DOSSIER AU TITRE DU CODE DE
L'ENVIRONNEMENT DANS LE
CADRE D'UN PROJET DE ZONE
D'ACTIVITES**

Rapport

CETA Environnement
Avenue de Mont Thabor, Immeuble MAIF
20 000 AJACCIO
Tél. 33 (0)4.95.21.23.25
Courriel : ceta@ceta-environnement.fr

RCo01091a / CCoZ0202103	
VRE – PLF	
Juin 2021	Page : 1

SASU PETRONI PROMOTION**Projet de zone d'activités sur la commune de Ghisonaccia****Dossier de Déclaration au titre des articles L.214-1 à L.214.6 du
Code de l'Environnement**

Objet de l'indice	Date	Indice	Rédaction		Vérification	
			Nom	Signature	Nom	Signature
Rapport EH	6/2021		VRE		PLF	
Rapport DLE	6/2021	a	VRE		PLF	
		b				

Numéro de rapport :	RCo01091a
Numéro d'affaire :	003832
N° de contrat :	CCoZ02012103
Domaine technique :	RT41
Mots clés du thésaurus :	Dossier loi sur l'eau – Eau pluviale

SOMMAIRE

PIÈCE N°1 : Identification du demandeur	4
PIÈCE N°2 : Situation du projet	5
PIÈCE N°3 : Présentation du projet et liste des rubriques de la nomenclature concernées	6
1 Objet de l'opération	6
2 Volume de l'opération	6
3 Collecte et évacuation des eaux pluviales	6
4 Rubriques de la nomenclature dont relève l'opération	7
PIÈCE N°4 : Document d'incidences	8
1 Analyse de l'état initial	8
2 Incidences et mesures compensatoires	17
3 Compatibilité de l'opération avec les objectifs définis par les schémas d'aménagement relatifs à l'eau	20
PIÈCE N°5 : Surveillance et entretien des réseaux et équipements liés aux écoulements pluviaux	22
PIÈCE N°6 : Documents graphiques	23
ANNEXES	

PIÈCE N°1 : Identification du demandeur

SASU PETRONI PROMOTION

Lieu-dit NIELUCCIO
RN 198
20240 GHISONACCIA
SIRET : 501 634 042 00011
Tel : 06 28 53 60 53
Mail : m.bertin@groupe-petroni.com
SIRET : 35353630300038

PIÈCE N°2 : Situation du projet

Le projet est accessible depuis la route départementale 344.

❑ **Adresse :**

**Lieu-dit Nieluccio
20240 GHISONACCIA**

❑ **Cadastre :**

Section : **C** Parcelle : **n° 157, 2 327, 2 328, 2 331, et 2 333**

Superficie totale du projet = **74 683 m²**.

La **Figure 1** présente une localisation cadastrale du projet.

❑ **Couverture IGN :**

Carte topographique au 1/25 000^{ème} : carte n° **n° 4352 OT– ALERIA - Ghisonaccia**

❑ **Cadre géologique :**

Carte géologique au 1/50 000^{ème}, carte n° **1119 de GHISONACCIA** (Ed. du BRGM)

PIÈCE N°3 : Présentation du projet et liste des rubriques de la nomenclature concernées

1 Objet de l'opération

Le projet se situe sur la commune de Ghisonaccia au niveau des parcelles n°157, 2 327, 2 328, 2 331, et 2 333 de la Section C, d'une surface totale de **108 260 m²**. Néanmoins, une partie des parcelles du projet est réservée pour la déviation routière de la commune de Ghisonaccia, et une autre partie des parcelles est dédiée à l'activité commerciale de la HOLDING PETRONI GESTION (bureaux de l'entreprise PETRONI). L'emprise du projet est **74 683 m²**.

Le groupe PETRONI est propriétaire de l'ensemble des parcelles du projet, y compris de la parcelle C -2 334, sur laquelle il sera préconisé de mettre en place l'ouvrage de rétention.

On accède au projet directement depuis la Route territoriale 10. Le projet prévoit la création d'une voie de desserte qui reliera l'actuelle route territoriale à la déviation de Ghisonaccia.

2 Volume de l'opération

Le linéaire de cette voie de desserte à créer est de 400 m. La superficie totale de cette voie de desserte sera de **0.41 ha**.

Le projet consiste en la création d'une zone d'activité de **30 lots**, dont les surfaces seront comprises entre 1 200 m² et 9 990 m².

La voirie interne de la Z.A. mesurera environ **1 km**. La largeur de voirie sera de 6 m. la voirie sera bordée d'un côté d'un trottoir de 1.5 m de large et de l'autre, d'aires de stationnement de 2.5 m de large. La superficie totale de la voirie interne, y compris les trottoirs et les aires de stationnement sera de **2.64 ha**.

La superficie totale des voiries du projet est de **3.05 ha**.

Le plan de masse du projet est présenté en **Figure 1 de l'Annexe 1**.

3 Collecte et évacuation des eaux pluviales

Actuellement la zone d'étude est non urbanisée. Les eaux pluviales ruissellent librement selon la topographie du terrain naturel qui oriente les eaux pluviales sur un axe Ouest-Est vers la confluence du Nieluccio et de l'Ancatorta.

La collecte des eaux pluviales sur la parcelle du projet sera réalisée par un réseau d'eau pluviale enterré sous chaussée. L'évacuation de ces eaux pluviales s'effectuera en totalité dans le ruisseau de Nieluccio. Avant le rejet dans le ruisseau, la quasi-totalité des eaux pluviales transiteront dans un bassin de rétention permettant de compenser les effets de l'imperméabilisation sur la parcelle du projet.

Ces aménagements seront dimensionnés pour des événements pluvieux d'occurrence décennale.

RCo01091a / CCoZ0202103	
VRE – PLF	
Juin 2021	Page : 6

4 Rubriques de la nomenclature dont relève l'opération

L'opération est visée par la rubrique 2.1.5.0 de la nomenclature exposée dans l'article L.214-1 du Code de l'Environnement :

Rubrique 2.1.5.0 : « Rejet d'eaux pluviales dans les eaux superficielles sur le sol ou dans le sous-sol, la surface totale du projet augmentée de la surface correspondant à la partie du bassin naturel dont les écoulements sont interceptés par le projet, étant :

- *supérieure ou égale à 20 ha : AUTORISATION*
- *supérieure à 1 ha mais inférieure à 20 ha : DECLARATION »*

Le projet comprend l'imperméabilisation d'une surface d'environ **5.45 ha** et le bassin versant intercepté par le projet représente une surface de **7.69 ha**. Le projet est donc soumis à **Déclaration** au titre de cette rubrique.

Le projet est donc soumis à DECLARATION
--

PIÈCE N°4 : Document d'incidences

1 Analyse de l'état initial

1.1 Cadre géographique et humain

Le projet est situé en entrée de la **commune de GHISONACCIA** en provenance de Bastia, en bordure de la route territoriale 10.



Figure 1 : Environnement du projet

Le projet est ainsi délimité et bordé :

- Au Sud par une zone d'activités (locaux de l'entreprise Petroni), puis par le ruisseau de Nieluccio,
- A l'Ouest par une zone d'activités en cours de création et la route territoriale 10,
- Au Nord et à l'Est par des parcelles en friches et une future route territoriale (déviations de Ghisonaccia), puis par le ruisseau d'Ancatorta.

RCo01091a / CCoZ0202103	
VRE – PLF	
Juin 2021	Page : 8

1.2 Compatibilité avec le PLU

Le projet est situé en zone urbaine 1AUz (Zone d'Activités Nord de Ghisonaccia).

Sur ce secteur, le règlement du PLU prévoit pour en matière de gestion des eaux pluviales :

- Les eaux pluviales précipitées sur toute construction devront être collectées sur leur emprise sans écoulement dans le domaine public, celles provenant de toute surface imperméabilisée seront collectées et dirigées par des canalisations vers les caniveaux, fossés ou réseaux prévus à cet effet.
- En l'absence ou en cas d'insuffisance de ce réseau, les aménagements nécessaires à la rétention des eaux pluviales doivent être réalisés par des dispositifs adaptés à l'opération et au terrain sans porter préjudice à son voisin, soit sur l'opération même, soit par un regroupement commun à plusieurs opérations.

Le projet de lotissement communal prévoit :

- **La mise en place d'un réseau de collecte des eaux pluviales avec boîte de branchement pour l'ensembles des lots de la ZA,**
- **La compensation de l'imperméabilisation engendrée par la ZA via la mise en place d'un bassin de rétention.**

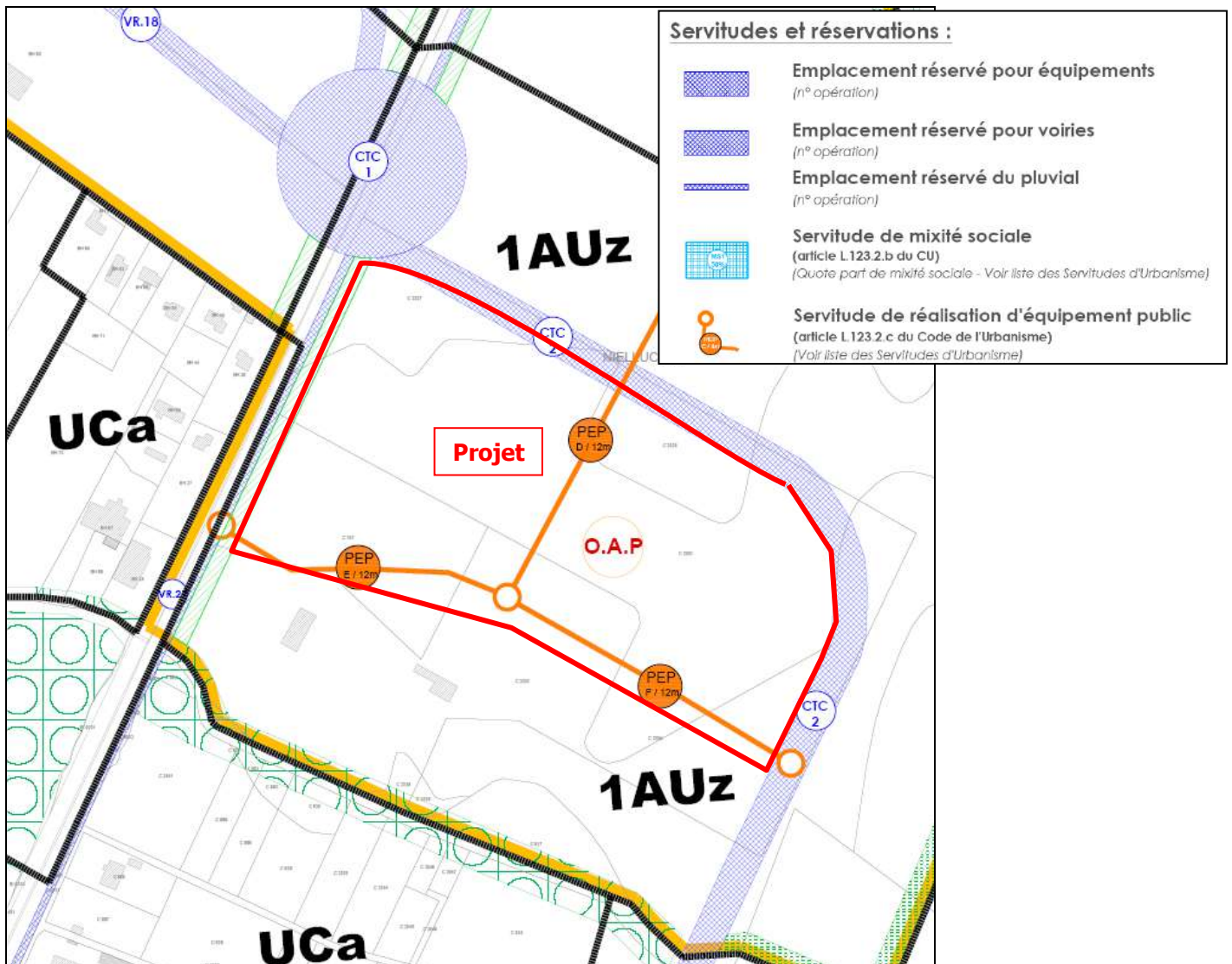


Figure 2 : Compatibilité du projet avec le PLU en vigueur

1.3 Cadre géologique et hydrogéologique

Le projet est localisé sur la **carte géologique n° 1119 de GHISONACCIA du BRGM**.

Trois formations sédimentaires distinctes affleurent sur la zone de projet :

- Des alluvions anciennes (Fv) sur la partie haute du site, à proximité de la RT 10 ;
- Des alluvions récentes du lit majeur du ruisseau de Nieluccio (Fz) sur la partie basse du site ;
- Une formation datant du miocène (m_1) que l'on retrouve entre les deux formations alluviales citées précédemment.

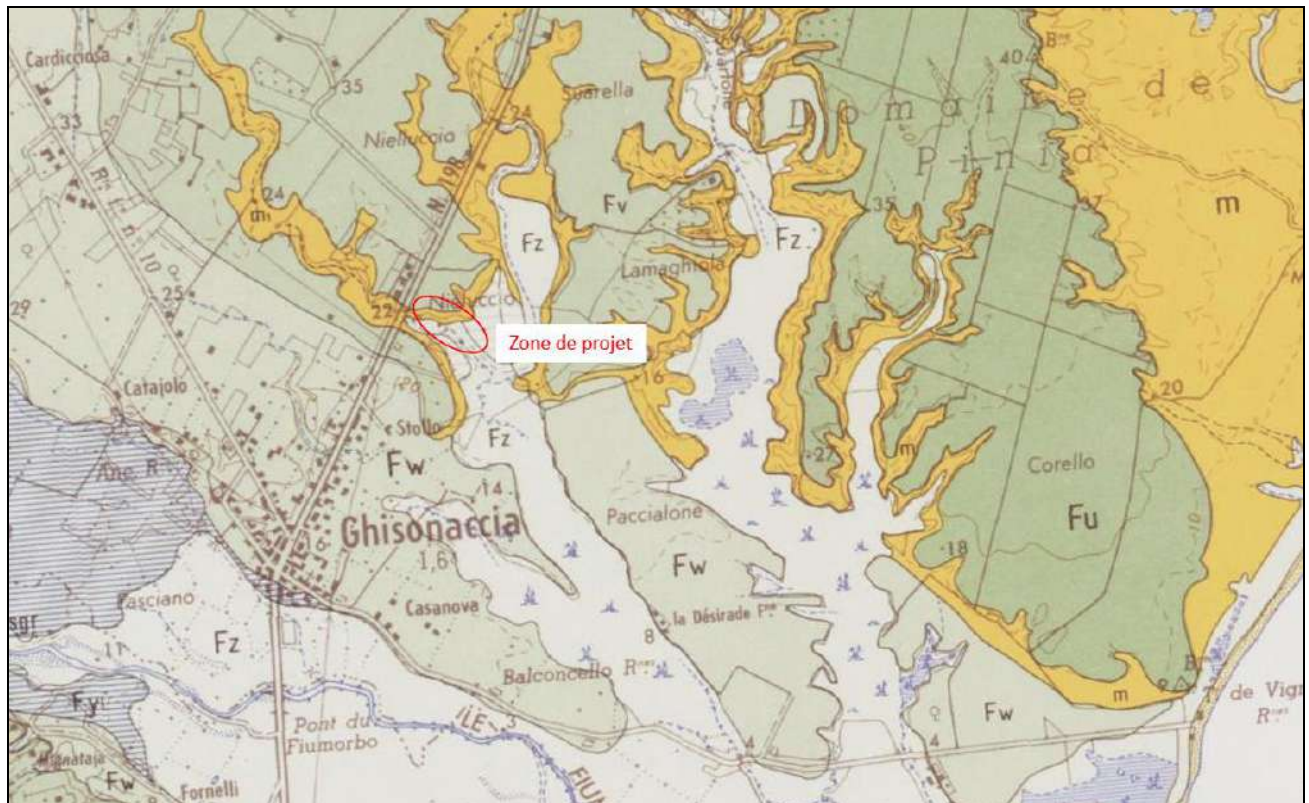


Figure 3 : Extrait Carte géologique n° 1119 (BRGM)

1.4 Cadre géologique et hydrogéologique

La zone de projet est située au droit de la masse d'eau souterraine FREG214 « Formations tertiaires de la plaine orientale ».

Objectif de bon état des masses d'eau souterraine

L'état des eaux souterraines s'évalue à partir de leur état quantitatif et de leur état chimique. Une masse d'eau souterraine est en bon état si elle présente à la fois un bon état quantitatif et un bon état chimique.

L'état quantitatif est déterminé en observant l'équilibre entre prélèvements et recharge de la nappe. Lorsque les prélèvements d'eau effectués ne dépassent pas la capacité de réalimentation de la ressource disponible, compte tenu de la nécessaire alimentation des eaux de surface et des zones humides directement dépendantes, la masse d'eau souterraine présente un bon état quantitatif.

L'état chimique est déterminé en mesurant la concentration de certains polluants (nitrates, pesticides, arsenic, cadmium, ...). Si la concentration mesurée dans le milieu dépasse une valeur limite pour au moins une substance, alors la masse d'eau n'est pas en bon état chimique.

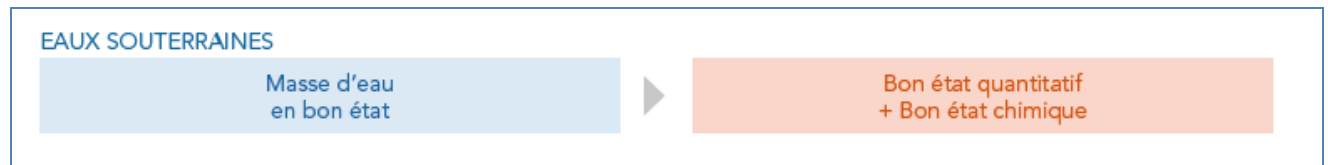


Figure 4 : Evaluation de l'état des masses d'eau souterraines (source : SDAGE Corse 2016-2021)

L'objectif d'atteinte du bon état quantitatif et du bon état chimique était fixé à 2015 pour la masse d'eau souterraine FREG214.

1.5 Cadre Hydrologique

1.5.1 Réseau hydrographique et milieu récepteur

Le projet est situé dans les bassins versants des ruisseaux Nieluccio et d'Ancatorta. Le Nieluccio est non permanent et est un affluent du ruisseau d'Ancatorta (FRER11853). Il se rejette dans le Fium'Orbu légèrement en amont de l'embouchure du Fium'Orbu dans la mer.

Le projet prévoit de rejeter la totalité des eaux pluviales interceptées au niveau du Nieluccio, en aval de la parcelle C – 2 334.



Figure 5 : Vue du Nieluccio au droit du projet

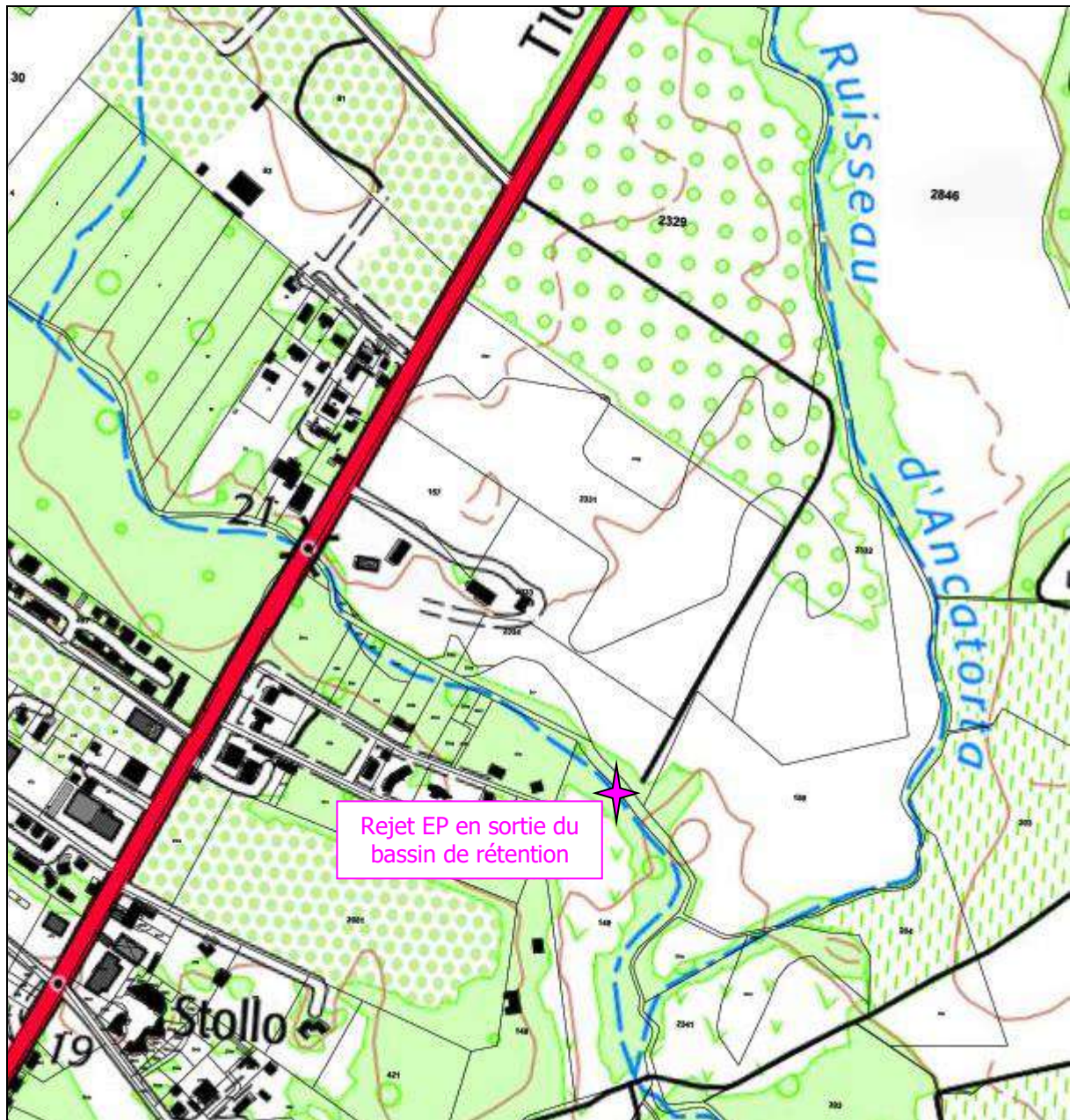


Figure 6 : Localisation du point de rejet des eaux pluviales en sortie du bassin de rétention

Objectif de bon état

L'état des eaux superficielles s'évalue à partir de leur état écologique et de leur état chimique. Une masse d'eau superficielle est en bon état si elle présente à la fois un bon état écologique et un bon état chimique.

L'état écologique est déterminé à partir de critères biologiques, physico-chimiques et hydromorphologiques.

L'état chimique est déterminé en mesurant la concentration de 41 substances prioritaires (métaux lourds, pesticides, polluants industriels) dans le milieu aquatique. Si la concentration mesurée dans le milieu dépasse une valeur limite pour au moins une substance, alors la masse d'eau n'est pas en bon état chimique.

Remarque : Les masses d'eau artificielles (MEA) et les masses d'eau fortement modifiées (MEFM) sont des cas particuliers. En effet, pour les milieux qui ont subi de profondes altérations physiques pour les besoins de certains usages anthropiques (MEFM) et pour ceux créés entièrement par l'homme (MEA), la notion d'état écologique est remplacée par celle de potentiel écologique.

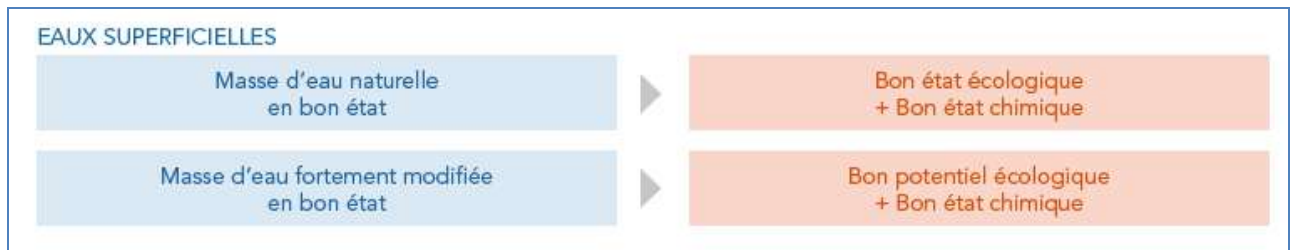


Figure 7 : Evaluation de l'état des masses d'eau superficielles (source : SDAGE Corse 2016-2021)

L'objectif d'atteinte du bon état chimique était fixé à 2015 pour la masse d'eau superficielle FRER11853. En revanche, l'objectif d'atteinte du bon état écologique a été repoussé à 2021 en raison de la faisabilité technique. De plus, deux paramètres sont concernés par des objectifs dérogatoires : les pesticides et la morphologie.

1.5.2 Plan de Prévention des Risques d'Inondations

Le projet n'est pas concerné par le PPRI en vigueur sur le territoire de la commune de Ghisonaccia. (Cf- Annexe 1 – Etude Hydraulique).

1.5.3 Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial

La commune est dotée d'un schéma directeur d'assainissement pluvial. Aucun aménagement n'a été préconisé au niveau du Nieluccio. (Cf- Annexe 1 – Etude Hydraulique)

1.6 Cadre environnemental

1.6.1 Occupation actuelle

Les parcelles du projet ont subi de nombreux terrassements comme en témoigne les illustrations de la figure 7. On observe très peu de végétation sur la zone d'étude. La quasi-totalité des surfaces du projet sont couvertes par des sols avec la terre à nue. Les sols sont composés d'arène granitique avec présence d'argiles (voir illustrations ci-après).

Aucune flore ou faune remarquable n'a été recensée sur les parcelles du projet.



Figure 8 : Vues des parcelles du projet

1.6.2 Protections environnementales

❑ Le réseau Natura 2000

Le réseau Natura 2000 s'inscrit au cœur de la politique de conservation de la nature de l'Union européenne et est un élément clé de l'objectif visant à enrayer l'érosion de la biodiversité.

Ce réseau mis en place en application de la Directive "Oiseaux" datant de 1979 et de la Directive "Habitats" datant de 1992 vise à assurer la survie à long terme des espèces et des habitats particulièrement menacés, à forts enjeux de conservation en Europe. Il est constitué d'un ensemble de sites naturels, terrestres et marins, identifiés pour la rareté ou la fragilité des espèces de la flore et de la faune sauvage et des milieux naturels qu'ils abritent.

Le réseau Natura 2000 comprend :

- Des Zones de Protection Spéciales (ZPS), visant la conservation des espèces d'oiseaux sauvages figurant à l'annexe I de la Directive "Oiseaux" ou qui servent d'aires de reproduction, de mue, d'hivernage ou de zones de relais à des oiseaux migrateurs ;
- Des Zones Spéciales de Conservation (ZSC) visant la conservation des types d'habitats et des espèces animales et végétales figurant aux annexes I et II de la Directive "Habitats".

L'étude d'évaluation préliminaire d'incidences Natura 2000 est disponible en **Annexe 2**.

RCo01091a / CCoZ0202103	
VRE – PLF	
Juin 2021	Page : 14

La zone de projet n'est pas située au droit d'un site Natura 2000. Les sites Natura 2000 les plus proches de la zone de projet sont listés ci-dessous.

Directive habitats

- Le site FR9400580 – Marais del Sale, zones humides périphériques et forêt littorale de Pinia, ZSC depuis le 17/03/2008, situé à 3.7 km de la zone de projet ;
- Le site FR9402014 - Grand herbier de la côte orientale, ZSC depuis le 31/12/2015, situé à 4 km de la zone de projet.

Directive oiseaux

- Le site FR9410098 – Urbino, ZPS depuis le 31/12/1993, situé à 3.7 km de la zone de projet.

□ L'arrêté de protection de biotope (APB)

Un APB est une procédure réglementaire qui vise à prévenir la disparition d'espèces animales ou végétales protégées. Il interdit les activités (chasse, pêche, écobuage, constructions, ...) pouvant nuire à l'objectif de conservation des espèces menacées.

La zone de projet n'est pas située au droit d'un site protégé par un APB.

Le cordon dunaire d'Urbino est protégé par un APB en date du 1^{er} septembre 1998. Il se trouve à 6 km de la zone de projet.

□ Les Zones Naturelles d'Intérêt Ecologique, Faunistique et Floristique (ZNIEFF)

Les ZNIEFF sont des espaces du territoire national pour lesquels les scientifiques ont identifié des éléments remarquables du patrimoine naturel (botanique, faunistique, paysager). Les ZNIEFF ne constituent pas un outil de protection réglementaire des zones, mais un inventaire généralisé et régionalisé de la faune et de la flore lancé en 1982 par le Ministère de l'Environnement. Cet outil de connaissance conduit à encourager une politique de prise en compte du patrimoine naturel.

Les ZNIEFF de type I sont des sites d'une superficie limitée caractérisés par leur intérêt biologique remarquable (espèces, associations d'espèces ou milieux rares, remarquables ou caractéristiques du patrimoine naturel, régional ou national).

Les ZNIEFF de type II concernent les grands ensembles naturels riches et peu modifiés qui offrent des potentialités biologiques importantes.

La zone de projet n'est pas située au droit d'une ZNIEFF.

Les ZNIEFF de type 1 les plus proches du site de l'opération sont les suivantes :

- Boisements et brousse littorale de Casabianda à Pinia (identifiant national : 940004089), situés à environ 4 km de la zone de projet ;
- Embouchures et zones humides du Fium'Orbu et de l'Abatesco (identifiant national : 940004090), situées à environ 4,5 km de la zone de projet.

Ces zones naturelles remarquables sont présentées sur les figures suivantes :

Le formulaire Natura 2000 est présenté en **Annexe 2**.

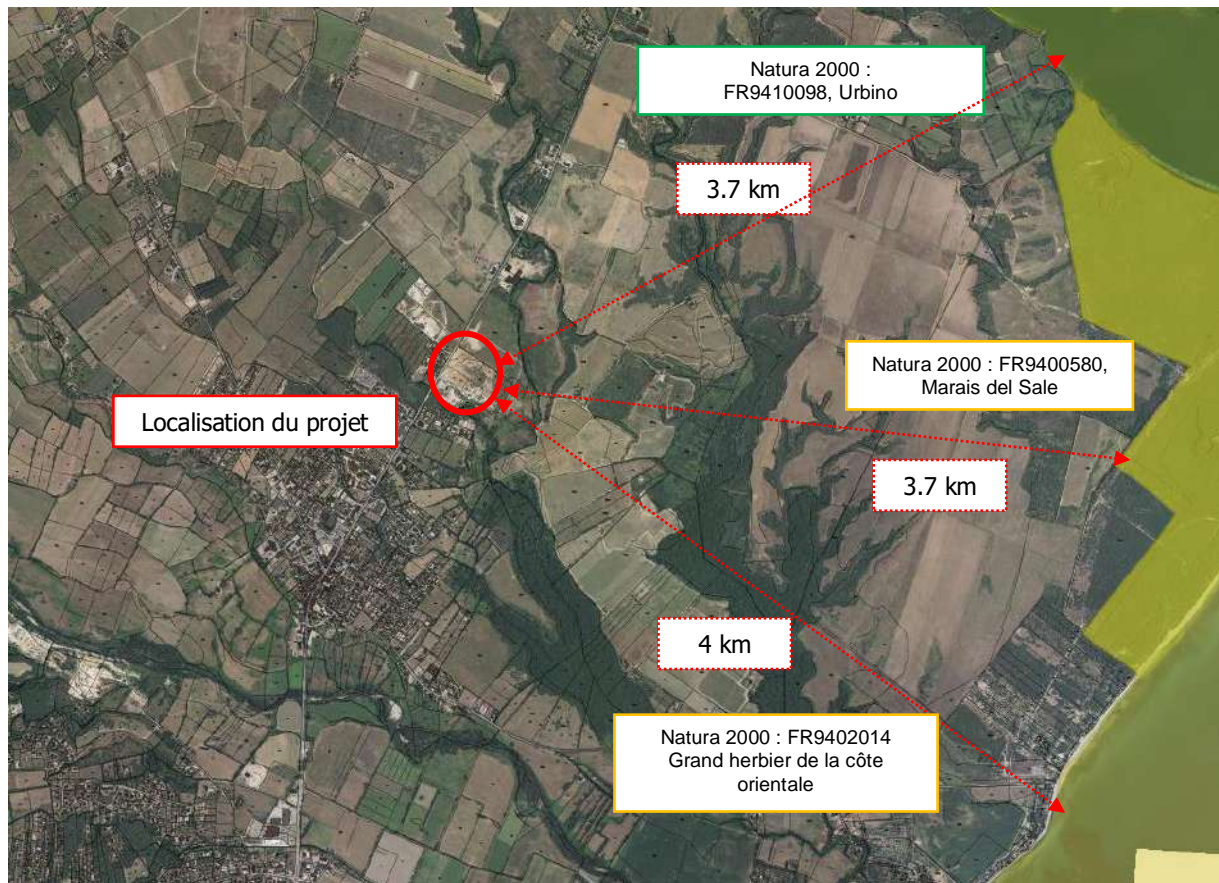


Figure 9 : Localisation des zones environnementales remarquables à proximité du site

2 Incidences et mesures compensatoires

2.1 Impact Quantitatif

2.1.1 Mesures compensatoires

Le projet prévoit la compensation de l'augmentation des surfaces imperméabilisées par la rétention de l'excédent de ruissellement. **Cette compensation sera intégralement effectuée par un bassin de rétention.**

Les calculs de dimensionnement, les caractéristiques de l'ouvrage de rétention, des organes annexes qui le composent et des réseaux de collecte sont présentés en **ANNEXE 1 : Etude hydraulique.**

Le bassin sera équipé d'une vanne martellière. Ce type d'équipement assurera l'évacuation du débit de fuite.

Il sera également doté d'une surverse de sécurité dimensionnée pour des événements pluvieux de période de retour centennale.

2.1.2 Réduction du risque d'inondation

La mesure compensatoire proposée (bassin de rétention) permettra de ne pas aggraver la situation actuelle, vis-à-vis des écoulements d'eaux pluviales, à l'aval du projet. L'augmentation du ruissellement est entièrement compensée par le bassin de rétention.

Au niveau du projet, les aménagements prévus écarteront les risques d'inondation par excès de ruissellement.

La réalisation de ces aménagements en tant que mesures compensatoires à l'imperméabilisation, et notamment la rétention sur site, va protéger les infrastructures situées à proximité du projet jusqu'à une pluie d'occurrence décennale.

Le risque d'inondation pour une pluie de 4 heures de période de retour décennale sur la zone d'étude est écarté.

2.1.1 Compatibilité du projet vis-à-vis du risque inondation

La quatrième partie de l'étude hydraulique (CF. Annexe 1) montre que le projet sera compatible avec la problématique « Risque Inondation », avec notamment la prise en compte du risque inondation et des règlements associés.

2.2 Impact qualitatif

2.2.1 Impact sur le milieu récepteur et qualité des eaux collectées

Le projet prévoit la collecte de la totalité des eaux de ruissellement du bassin versant intercepté par le projet. Il prévoit également la rétention de la totalité de l'excédent de ruissellement induit par le projet à l'échelle du bassin versant.

Le projet porte sur la construction d'une zone d'activités.

Afin de réduire le risque de pollution du milieu naturel, **un séparateur d'hydrocarbures sera mis en place en amont du bassin de rétention**. L'ouvrage est dimensionné pour que toutes les eaux de ruissellement dont le débit est inférieur au débit de fuite (210 l/s) transitent via le séparateur d'hydrocarbures. C'est-à-dire que les ruissellements issus des pluies fréquentes transiteront systématiquement par le séparateur d'hydrocarbures. Pour les pluies rares, il y aura une surverse des eaux pluviales collectées vers le bassin de rétention. Pour ces pluies rares le facteur dilution est plus important rendant les éventuels rejets de matière polluante « acceptables ». De plus, les eaux de ruissellement qui ne transiteront pas par le séparateur d'hydrocarbure transiteront obligatoirement par le bassin de rétention.

La charge polluante est constituée par des matières en suspension. Les pollutions organiques, métalliques et bactériologiques sont dans les eaux pluviales liées à la pollution particulière.

Lors du stockage temporaire de l'eau de ruissellement dans l'ouvrage de rétention, les Matières en Suspension se déposeront par sédimentation. Le bassin de rétention permettra donc la décantation des eaux de ruissellement et par conséquent, il contribuera à améliorer la qualité des eaux de surface.

Les ouvrages de régulation du bassin de rétention (surverse + débit de fuite) seront dotés de grilles inox pour empêcher le départ de déchets flottants.

Le risque de pollution du milieu récepteur par le ruissellement des eaux de pluies sur le projet d'aménagement est donc **minime**.

Le rejet des eaux pluviales de ce projet, essentiellement composées des eaux de voiries et de toitures, dans un réseau ne présente pas de risque pour l'environnement.

Les vannes martellières prévues au niveau du bassin de rétention ainsi que le séparateur d'hydrocarbures permettront également de contenir toutes éventuelles pollutions (hydrocarbures ou autres).

2.2.2 Impact sur les milieux naturels superficiels

Etant donné que le rejet sera effectué dans un cours d'eau non permanent, **aucune incidence en termes de création de biocénose n'est à envisager. En effet, il n'y a pas de création d'un nouvel habitat humide permanent.**

2.2.3 Incidences du projet en phase travaux

Les effets sur l'environnement de la phase travaux sont limités dans le temps et dans l'espace.

Les risques de pollution sont liés au rejet de produits polluants lors de la phase de chantier (hydrocarbures, huiles de vidanges, produits issus des engins de chantier).

Le maître d'ouvrage devra s'engager à éviter tous rejets d'hydrocarbures (gasoil), huiles de vidange etc., dans le milieu naturel en informant les différentes entreprises impliquées sur le chantier des risques encourus.

Les produits ou déchets cités précédemment devront être recueillis et conduit dans des centres de traitement spécialisés. Le stockage de carburant devra se faire sur des aires étanches.

Durant les travaux, pour la mise en place du système d'assainissement pluvial, un impact sous forme d'entraînement de matières en suspension minérales peut avoir lieu s'il y a concomitance avec un épisode pluvieux important.

Le chantier devra se dérouler de préférence en dehors des périodes habituellement pluvieuses, **et lors des fortes pluies, les travaux devront être suspendus.**

2.3 Sécurisation des ouvrages et intégration paysagère

L'ouvrage de rétention proposé est à ciel ouvert enherbé d'au minimum de 3m de profondeur (fonction de la topographie actuelle de la parcelle).

La pente des talus préconisé pour cet ouvrage de rétention est de 1 pour 2 (1 mesure de hauteur pour 2 mesures de longueur). Cet ouvrage nécessite donc d'être fermé par une clôture.

Une signalisation doit être mise, en place, afin d'informer les gens que cette zone peut être submergée en cas de pluie.

2.4 Traitement des eaux usées

Le projet immobilier sera raccordé au réseau d'assainissement collectif des eaux usées, présent au niveau de la RT10, soit en limite du projet.

Le raccordement nécessitera la mise en place d'un poste de relevage des eaux usées dont la création et l'entretien seront à la charge du porteur du projet.

Les raccordements seront réalisés suivant les préconisations du gestionnaire de réseau.

2.5 Alimentation en eau potable

Le projet immobilier sera raccordé au réseau d'alimentation en eau potable communal, présent au droit du site d'étude.

Les raccordements seront réalisés suivant les préconisations du gestionnaire de réseau.

3 Compatibilité de l'opération avec les objectifs définis par les schémas d'aménagement relatifs à l'eau

Le SDAGE de Corse 2016-2021 définit 5 orientations fondamentales qui s'inscrivent dans un contexte de changement climatique.

Du point de vue du risque d'inondation, le changement climatique réclame une gestion prudentielle du fait de l'intensification des précipitations qui pourrait conduire à une hausse de la vulnérabilité des territoires déjà exposés et fortement urbanisés. L'élévation du niveau de la mer (0,4 m pour les scénarios les plus optimistes à 1 m dans le cas extrême à l'horizon 2100) associée à une modification du régime des vagues pourrait entraîner une augmentation des risques côtiers, notamment les risques d'érosion et de submersion marine, qui, s'ils ne concernent qu'environ 10 % du littoral corse, pourraient devenir plus prégnants dans certaines zones, notamment si l'augmentation de la fréquence des tempêtes se confirmait.

La gestion des eaux pluviales devra faire face à l'augmentation de l'intensité des pluies susceptible d'aggraver les problèmes de ruissellement et ses conséquences sur les pollutions par débordement des réseaux d'eaux usées et sur l'aggravation des crues.

Tableau 1 : Orientations fondamentales définies dans le SDAGE de Corse 2016-2021

	Intitulé des orientations fondamentales
OF 1	Assurer l'équilibre quantitatif de la ressource en eau en anticipant les conséquences des évolutions climatiques, les besoins de développement et d'équipement
OF 2	Lutter contre les pollutions en renforçant la maîtrise des risques pour la santé
OF 3	Préserver et restaurer les milieux aquatiques, humides et littoraux en respectant leur fonctionnement
OF 4	Conforter la gouvernance pour assurer la cohérence entre aménagement du territoire et gestion concertée de l'eau
OF 5	Réduire les risques d'inondation en s'appuyant sur le fonctionnement naturel des milieux aquatiques

La gestion des eaux pluviales sur la zone de projet est particulièrement concernée par les dispositions suivantes :

- **Disposition 2A-02 : Réduire la pollution des eaux pluviales;**
- **Disposition 5-05 : Limiter le ruissellement.**

Le Plan de Gestion des Risques d'Inondation (PGRI) sur le bassin de Corse 2016-2021 a fixé les grands objectifs pour réduire les conséquences des inondations sur la santé humaine, l'activité économique, le patrimoine et l'environnement.

La commune de Ghisonaccia n'a pas été identifiée comme un Territoire à Risques importants d'Inondation (TRI). De plus, le site n'est pas situé en zone inondable d'après le PPRI révisé de la commune de Ghisonaccia.

Le site sera équipé d'un réseau de collecte des eaux pluviales et d'un bassin de rétention afin de maîtriser les écoulements pluviaux et de compenser l'augmentation du ruissellement due à l'imperméabilisation des sols.

Les eaux pluviales collectées sur la zone de projet seront traitées par un séparateur à hydrocarbures en amont du bassin de rétention. De plus, la vanne martellière qui équipera l'ouvrage de fuite pourra être utilisée pour stocker une éventuelle pollution.

Le projet est donc compatible avec le SDAGE et le PGRI de Corse 2016-2021.

PIÈCE N°5 : Surveillance et entretien des réseaux et équipements liés aux écoulements pluviaux

Le bassin de rétention et le réseau de collecte des eaux pluviales devront faire l'objet d'une surveillance et d'un entretien régulier, notamment après chaque épisode pluvieux important, afin de prévenir tout risque de colmatage et de dysfonctionnement.

L'entretien des réseaux de collecte et du bassin de rétention consistera à minima à un curage bisannuel.

Le dépositaire du présent dossier s'engage à mettre en œuvre les moyens humains et matériels nécessaires à l'entretien régulier des installations d'assainissement pluvial.

L'absence d'entretien pourrait entraîner un mauvais fonctionnement du réseau pluvial, avec toutes les conséquences que cela entraîne.

PIÈCE N°6 : Documents graphiques

FIGURE 1

Localisation cadastrale

Ces plans sont des documents administratifs - Ils ne peuvent être utilisés en l'état pour l'exécution

ANNEXES

ANNEXE 1

Etude Hydraulique

(CETA Environnement, juin 2021)

SASU PETRONI PROMOTION

COMMUNE DE
GHISONACCIA (2B)

Etude hydraulique dans le cadre d'un projet de zone d'activités

Rapport

CETA Environnement

Avenue de Mont Thabor, immeuble MAIF
20 000 AJACCIO
Tél. 33 (0)4.95.21.23.25
Courriel : ceta@ceta-environnement.fr

RCo01091 / CCoZ0202103	
VRE – PLF	
Juin 2021	Page : 1

SASU PETRONI PROMOTION

Etude hydraulique dans le cadre d'un projet de zone d'activités

Etude Hydraulique

Objet de l'indice	Date	Indice	Rédaction		Vérification	
			Nom	Signature	Nom	Signature
Rapport EH	06/2021		VRE		PLF	
		a				
		b				
		c				
		d				

Numéro de rapport :	RCo01091
Numéro d'affaire :	004164
N° de contrat :	CCoZ0202103
Domaine technique :	RT41
Mots clés du thésaurus :	Dossier loi sur l'eau – Eau pluviale

SOMMAIRE

PREMIERE PARTIE : Présentation du projet et contexte hydraulique	5
1 Nature et objet de l'opération	5
2 Cadre géographique	6
3 Cadre Hydrologique	7
3.1 Réseau hydrographique et milieu récepteur	7
3.2 Plan de Prévention des Risques d'Inondations	8
3.3 Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial	9
3.4 Travaux réalisés et à réaliser suite au Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial	11
DEUXIEME PARTIE : Dimensionnement des mesures compensatoires	12
1 Etude Hydrologique	12
1.1 Définition du Bassin versant intercepté par le projet	12
1.2 Définition des exutoires potentiels du projet	15
1.3 Détermination des débits de crue décennaux	16
2 Etude hydraulique – Définition des mesures compensatoires	18
2.1 Détermination du volume à retenir	18
2.2 Caractéristiques communes aux ouvrages de rétention préconisés	19
TROISIEME PARTIE : Dimensionnement des ouvrages de collecte	21
1 Définition de la période de retour	21
2 Découpage en sous bassins versants	21
3 Dimensionnement des réseaux de collecte pour T =10 ans	21
3.1 Caractéristiques des réseaux de collecte	21
3.2 Définition des réseaux de collectes	22
3.3 Mise en place d'un séparateur d'hydrocarbures	23
QUATRIEME PARTIE : Compatibilité du projet vis-à-vis du risque d'inondation	24
DOCUMENTS GRAPHIQUES	25
ANNEXES	

Figure n°1	Plan de composition du projet de Zone d'Activités
Figure n°2	Topographie de la zone d'étude
Figure n°3	Bassin versant intercepté par le projet
Figure n°4	Plan des aménagements hydrauliques préconisés
Figure n°5	Compatibilité du projet avec le PPRI

Annexe n°1	Fiches des travaux préconisés dans le cadre du SDAP de Ghisonaccia
Annexe n°2	Schémas de principe du bassin de rétention et des ouvrages de régulation annexes
Annexe n°3	Notes de calculs
Annexe n°4	Méthode des MISE : Haute Corse et Corse du Sud
Annexe n°5	Caractéristiques du séparateur d'hydrocarbures de la gamme OCIDO

Tableaux

Tableau 1 : Débits de pointe – Nieluccio (extrait SDAP)	9
Tableau 2 : Caractéristiques du bassin versant intercepté par le projet de Z.A.	15
Tableau 3 : Hauteurs de pluies à Solenzara	17
Tableau 4 : Caractéristiques générales du bassin de rétention	18
Tableau 5 : Caractéristiques des 3 sous bassins versants définis	21
Tableau 6 : Caractéristiques des réseaux de collecte préconisées pour T=10 ans	22
Tableau 7 : Caractéristiques du regard de contrôle	23

Figures dans le texte

Figure 1 : Environnement du projet	6
Figure 2 : Vues du Nieluccio au droit du projet	7
Figure 3 : Extrait de la carte du PPRI révisée en 2018 au niveau de la zone d'étude	8
Figure 4 : Diagnostic hydraulique du Nieluccio au droit du projet	9
Figure 5 : Localisation des aménagements préconisés par le SDAP	10
Figure 6 : Localisation sur orthophoto et cadastre des illustrations de la figure 7	12
Figure 7 : Vues des ouvrages et des sens des écoulements aux environs du projet	15
Figure 8 : Schématisation des grandeurs caractéristiques d'une digue en terre	20
Figure 9 : Schématisation de la non-aggravation du risque inondation au niveau du bassin de rétention projeté	24

PREMIERE PARTIE : Présentation du projet et contexte hydraulique

1 Nature et objet de l'opération

Le projet se situe sur la commune de Ghisonaccia au niveau des parcelles n°157, 2 327, 2 328, 2 331, et 2 333 de la Section C, d'une surface totale de 108 260 m². Néanmoins, une partie des parcelles du projet est réservée pour la déviation routière de la commune de Ghisonaccia, et une autre partie des parcelles est dédiée à l'activité commerciale de la HOLDING PETRONI GESTION. L'emprise du projet est de **74 683 m²**.

Le groupe PETRONI est propriétaire de l'ensemble des parcelles du projet, y compris de la parcelle C -2 334, sur laquelle il sera préconisé de mettre en place l'ouvrage de rétention.

On accède au projet directement depuis la Route territoriale 10.

Le projet consiste en la création d'une zone d'activités de **30 lots**, dont les surfaces seront comprises entre 1 200 m² et 9 990 m².

La voirie interne de la Z.A. mesurera environ **1 km**. La largeur de voirie sera de 6 m. La voirie sera bordée d'un côté d'un trottoir de 1.5 m de large et de l'autre, d'aires de stationnement de 2.5 m de large. La superficie totale de la voirie interne, y compris trottoirs et aires de stationnement sera de **2.64 ha**.

Le projet prévoit également la création d'une voie de desserte qui reliera l'actuelle route territoriale à la déviation de Ghisonaccia.

Ce projet de déviation de la ville de Ghisonaccia est porté par la Collectivité de Corse. Le linéaire de cette voie de desserte à créer est de 400 m. La superficie totale de cette voie de desserte sera de 0.41 ha.

La superficie totale des voiries du projet est de **3.05 ha**.

Le plan de masse du projet est présenté en **Figure 1**.

Enjeu du projet en matière de gestion des eaux pluviales :

L'objectif en matière d'assainissement pluvial consiste à assurer la collecte et l'évacuation des eaux de ruissellement de tout le bassin versant, tout en évitant le risque d'aggravation des conditions hydrauliques à l'aval de la zone.

Le schéma d'aménagement veillera également à écarter tout risque d'inondation sur l'emprise du projet en fonction de la pluie de référence retenue.

La problématique de la compensation des écoulements pluviaux générés par le projet se pose au niveau du bassin versant intercepté, afin de limiter les débits évacués en aval.

2 Cadre géographique

Le projet est situé à l'entrée de la **ville de GHISONACCIA** en provenance de Bastia, en bordure de la route territoriale 10.



Figure 1 : Environnement du projet

Le projet est ainsi délimité et bordé :

- Au Sud par une zone d'activités (locaux de l'entreprise Petroni), puis par le ruisseau de Nieluccio,
- A l'Ouest par une zone d'activités en cours de création et la route territoriale 10,
- Au Nord et à l'Ouest par des parcelles en friches et une future route territoriale (déviation de Ghisonaccia), puis par le ruisseau d'Ancatorta.

3 Cadre Hydrologique

3.1 Réseau hydrographique et milieu récepteur

Le projet est situé dans les bassins versants des ruisseaux Nieluccio et Ancatorta. Le Nieluccio est non permanent et est un affluent du ruisseau d'Ancatorta. Ce dernier se rejette dans le Fium'Orbu légèrement en amont de l'embouchure du Fium'Orbu.

Les parcelles C – 2 333 à C – 2 336 appartenant au groupe PETRONI, sont attenantes au ruisseau de Nieluccio.

La présente étude préconise un unique scénario de gestion des eaux pluviales qui prévoit la mise en place d'un ouvrage de rétention au niveau de la parcelle C – 2 334 avec un rejet dans le Nieluccio. Cet ouvrage de rétention collecterait la quasi-totalité des eaux pluviales interceptées par le projet.

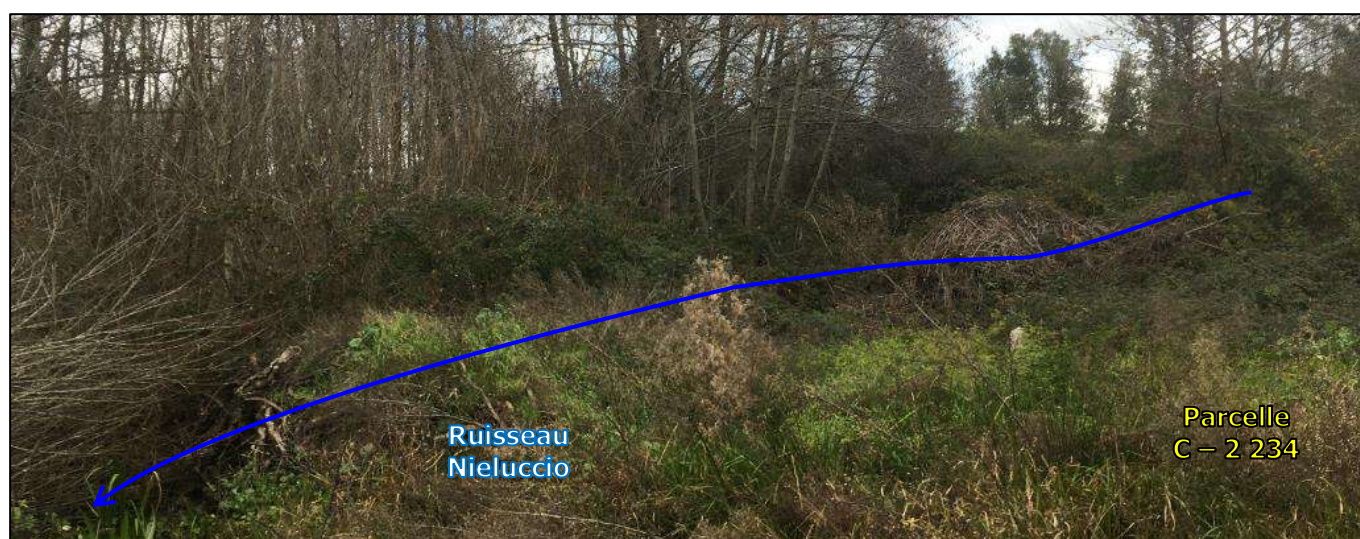


Figure 2 : Vues du Nieluccio au droit du projet

3.2 Plan de Prévention des Risques d'Inondations

3.2.1 Localisation par rapport au projet

La révision du Plan de Prévention du Risque Inondation sur le territoire de la commune de Ghisonaccia a été approuvée par arrêté Préfectoral en date du 15 mai 2018.

La carte du risque inondation réalisée pour le ruisseau du Nieluccio et sa confluence avec le ruisseau d'Ancotarta est issue de modélisation numérique des écoulements.

Les aléas inondations du ruisseau d'Ancotarta en amont de la confluence sont quant à eux issus de l'hydrogéomorphologie.

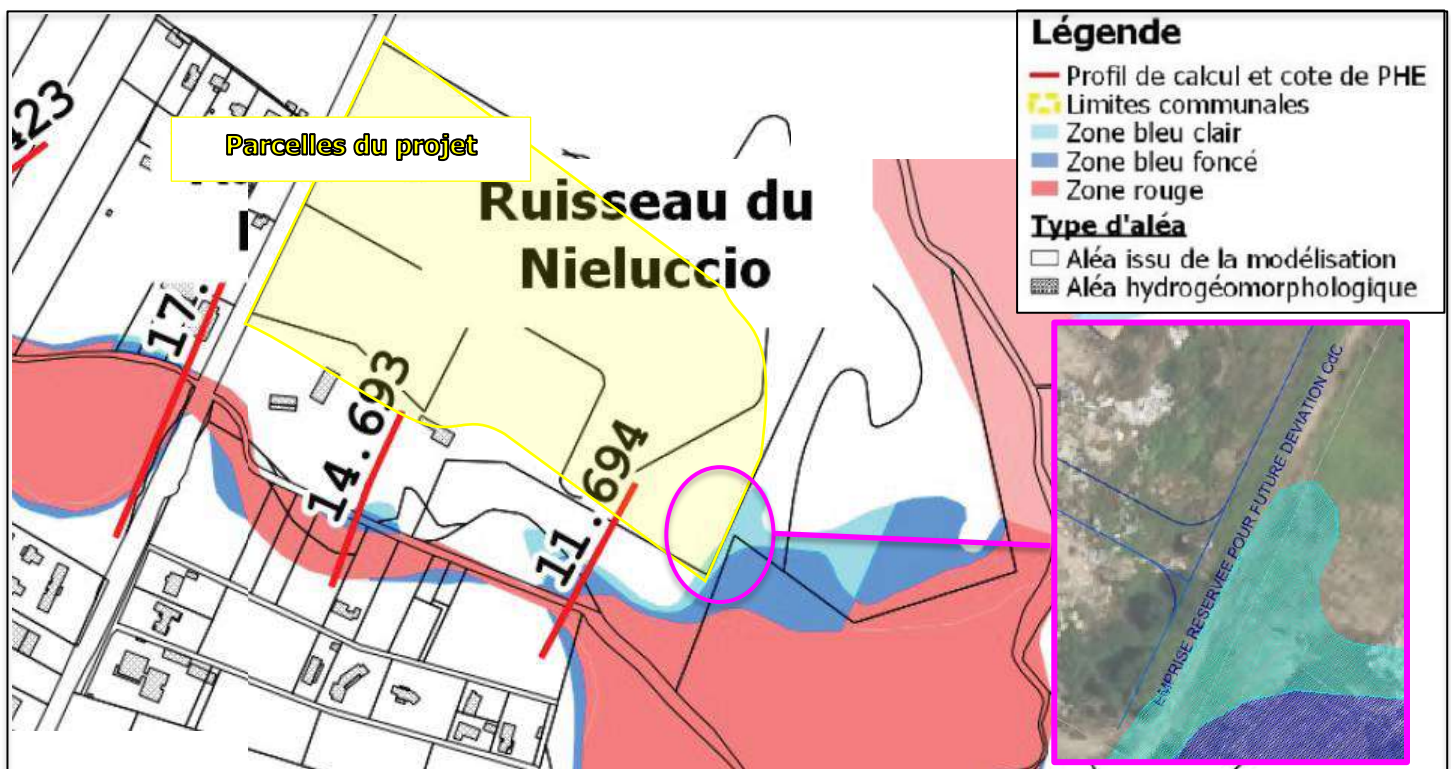


Figure 3 : Extrait de la carte du PPRI révisée en 2018 au niveau de la zone d'étude

La figure précédente présente l'emprise du projet vis à vis des zones en aléas inondations définies dans le cadre de la révision du PPRI de 2018.

Au titre de la carte réglementaire des zones inondables, la parcelle C-2 233 du projet est partiellement concernée par l'aléa inondation modéré.

Néanmoins, la partie de la parcelle concernée par l'aléa inondation est réservée pour la future déviation de la route territoriale.

Le projet est donc situé en dehors des zones d'aléas définies par le PPRI de 2018.

3.2.2 Règlement du PPRI approuvé en janvier 2018 :

Le règlement du PPRI stipule, pour toutes les zones d'aléas inondation, que les travaux suivants peuvent être autorisés avec prescriptions, : « **Les ouvrages et aménagements hydrauliques ou de protection, à condition de n'aggraver nulle part le risque inondation.** »

Le règlement du PPRI en vigueur n'interdit pas la mise en place d'ouvrage de rétention en zone d'aléas inondation.

3.3 Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial

Le **ruisseau de Nieluccio** a été recensé comme cours d'eau à risques dans le Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial réalisé de 2010 à 2012 par EGIS EAU.

Transport solide :

L'ensemble des cours d'eau de la zone présente des phénomènes d'érosion et de dépôts, dus à une déstabilisation du profil en long (galets sans lien cohésif), qui peuvent conduire à une aggravation du risque inondation.

Diagnostic hydraulique et dysfonctionnements hydrauliques observés :

Globalement, la capacité hydraulique du lit mineur du Nieluccio est très insuffisante (inférieure à la crue 5 ans).

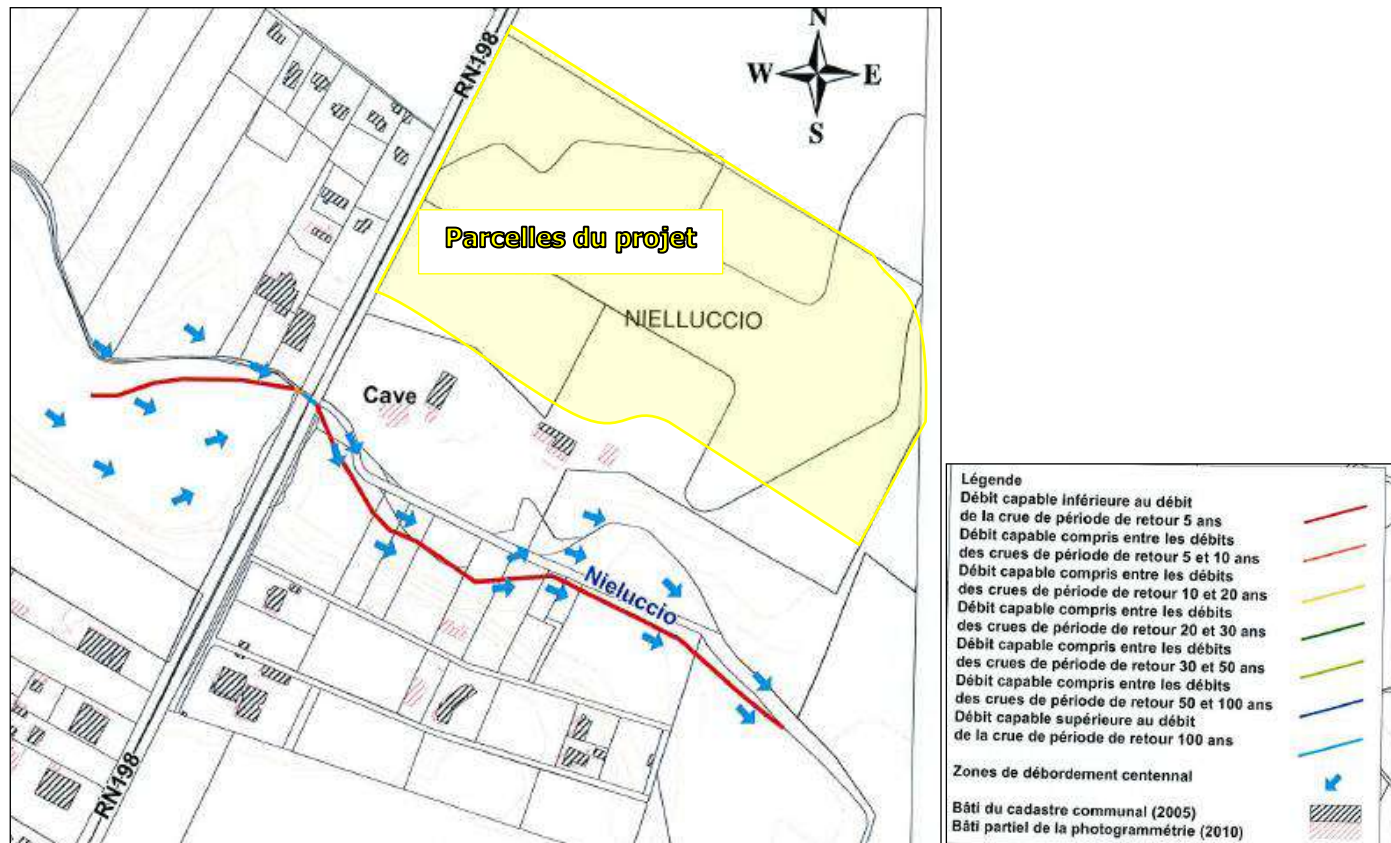
Toutefois, les habitations et enjeux proches sont situés hors zone inondable de la crue 100 ans.

Pour les crues simulées, seul le tronçon situé en amont immédiat, au droit et en aval immédiat de l'ouvrage hydraulique sous la RT 10 est de capacité très suffisante (supérieure à la crue 100 ans). Autrement dit, l'ouvrage hydraulique sous la RT 10 suffit à transiter le débit de la crue 100 ans du Nieluccio.

Compte tenu des débordements observés, les débits hydrauliques de pointe calculés en situation actuelle sont :

Tableau 1 : Débits de pointe – Nieluccio (extrait SDAP)

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)	Débit de pointe 100 ans (m3/s)
Pont RN198	7.6	45.8



¹ Extrait du Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial – EGIS EAU, Phase 2, Mai 2011

Aménagements proposés pour le Nieluccio :

« En accord avec le maître d'ouvrage, la crue de dimensionnement des aménagements de protection à prévoir sur cet axe hydraulique est la crue décennale, soit un débit de pointe de $7,6 \text{ m}^3/\text{s}$ au droit de la RT 10. Pour la crue centennale ($45,8 \text{ m}^3/\text{s}$), le ruisseau de Nieluccio déborde de son lit mineur mais les proches enjeux (habitations, bâtis, RN198...) ne sont pas inondés (suffisamment surélevés par rapport au talweg).

En l'absence d'enjeux inondés, il n'est pas proposé d'aménagements hydrauliques. » (Extrait SDAP).

La figure suivante permet de localiser les aménagements préconisés dans le cadre du SDAP de Ghisonaccia.

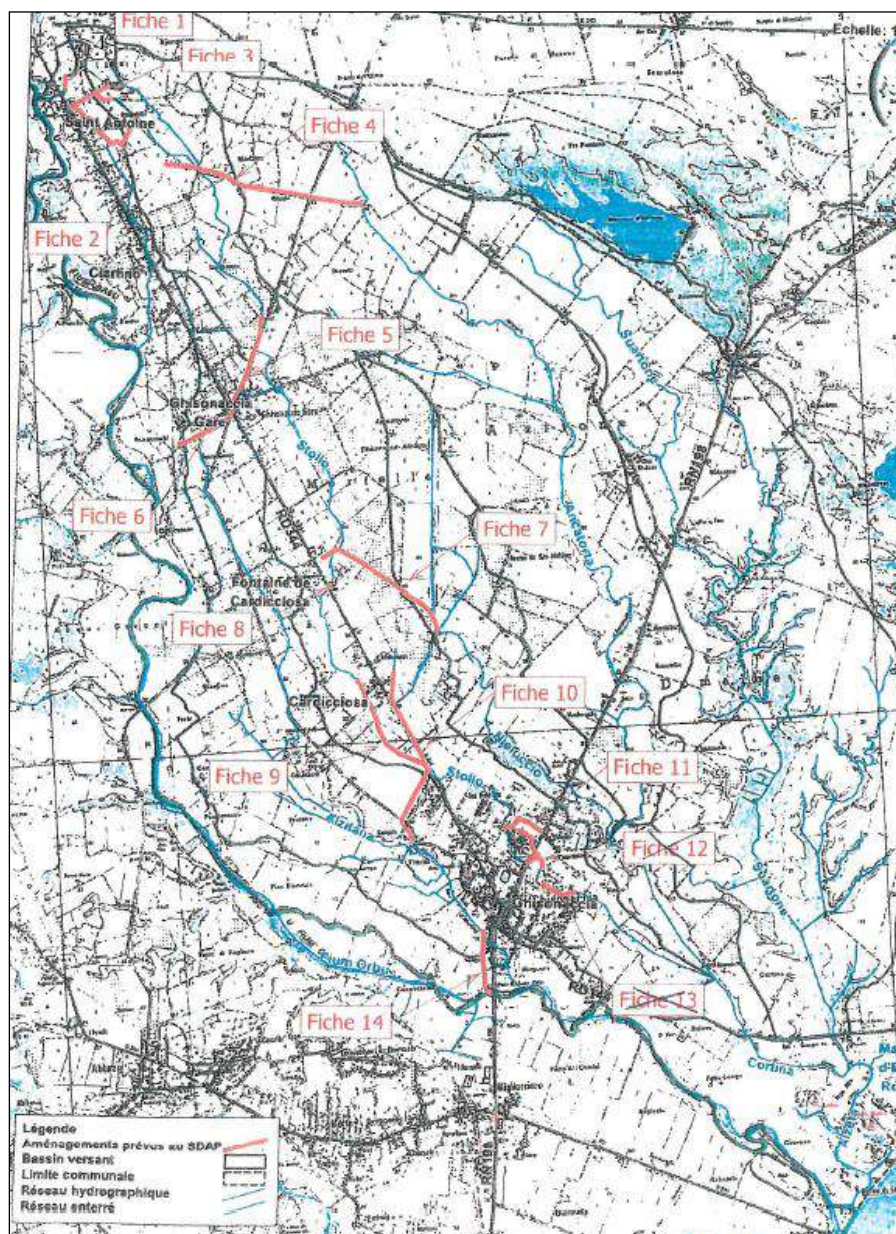


Figure 5 : Localisation des aménagements préconisés par le SDAP

Le projet n'est situé à proximité d'aucune fiche. Les fiches descriptives des aménagements hydrauliques préconisés dans le cadre du SDAP, dont la fiche 11, sont présentées en **Annexe 1**.

3.4 Travaux réalisés et à réaliser suite au Schéma Directeur d'Assainissement Pluvial

A ce jour, les travaux préconisés dans les fiches d'action du SDAP réalisés sont les suivant :

- **Fiche 1** : Bassin versant de Saint-Antoine – RD 344 , recalibrage du fossé existant => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 2** : Bassin versant de Saint-Antoine - Ciarlino , 2 canaux + 3 OH à créer + un canal de dérivation => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 3** : Bassin versant de Saint-Antoine - Rangulello , 3 canaux + 4 OH à créer/reprendre + un canal de dérivation => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 4** : Dérivation du Stollo amont vers l'Ancatorta amont , 2 canaux de dérivation + 1 OH à créer => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 5** : Tronçon Nord de Ghisonaccia Gare –Stollo Amont , 4 fossés dont 2 de dérivation + 3 OH à créer/reprendre + 3 OH à supprimer/obturer => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 6** : Tronçon Sud de Ghisonaccia Gare –RD344 , 7 canaux dont 2 de dérivation + 4 OH à créer/reprendre => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 7** : dérivation du Stollo vers le Nieluccio amont, 3 canaux de dérivation + 3 passages à gué à créer => **Travaux réalisés en totalité ;**
 - **Fiche 8** : Fontaine de Cardicciosa , 1 OH à reprendre => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 9** : Quartier de Cardicciosa – Entrée Nord de Ghisonaccia (RD344) => **Travaux Non réalisés => Dossier réglementaire en cours d'élaboration ;**
- Seul l'ouvrage de dérivation vers le ruisseau d'Alzitana a partiellement été réalisé ;
- **Fiche 10** : Quartier de Cardicciosa – Fossé Nord de la RD 344 => **Travaux réalisés en totalité ;**
 - **Fiche 11** : Ancienne branche défluente – Garage Peugeot => **Travaux Non réalisés ;**
 - **Fiche 12** : Stollo en aval de la RN198 => **Travaux réalisés en totalité ;**
 - **Fiche 13** : Quartier de Feminiccia => **Travaux réalisés en totalité ;**
 - **Fiche 14** : Ruisseau d'Alzitana=> **Travaux Non réalisés => Dossier réglementaire en cours d'élaboration.**

On rappelle que la réalisation de l'ensemble de ces travaux permettra à terme :

- Une protection des biens et des personnes pour une crue décennale ;
- Protection des biens et des personnes pour une crue vingtennale à l'entrée de la zone urbaine de Ghisonaccia, soit au niveau de notre projet ;
- Dimensionnement des ouvrages hydrauliques des routes départementales pour la crue centennale ;
- Réduction des inondations pour une crue centennale au droit des zones inondables à enjeux (centre urbain, zones résidentielles).

A noter :

Certains travaux déjà réalisés , **notamment ceux associés à la fiche 7**, ont déjà modifiés les écoulements du Nieluccio => augmentation des débits de crue en raison de la déviation d'une partie des écoulements du Stollo.

DEUXIEME PARTIE : Dimensionnement des mesures compensatoires

1 Etude Hydrologique

1.1 Définition du Bassin versant intercepté par le projet

Le projet de création d'une zone d'activités intercepte un bassin versant de **7.69 ha**. Le tracé du bassin versant se caractérise par des pentes moyennes sur l'ensemble du projet, environ de 3%.

La topographie oriente les eaux pluviales sur un axe Ouest-Est vers la confluence du Nieluccio et de l'Ancatorta.

Les parcelles du projet ont subi de nombreux terrassements comme en témoigne les illustrations de la figure 7. On observe très peu de végétation sur la zone d'étude. La quasi-totalité des surfaces du projet sont couvertes par des sols avec la terre à nue. Les sols sont composés d'arène granitique avec présence d'argiles.

Les parcelles du projet sont donc peu perméables. Elles présentent avant aménagement un coefficient de ruissellement important, estimé à 60%.

Les figures suivantes présentent le bassin versant intercepté par le projet.

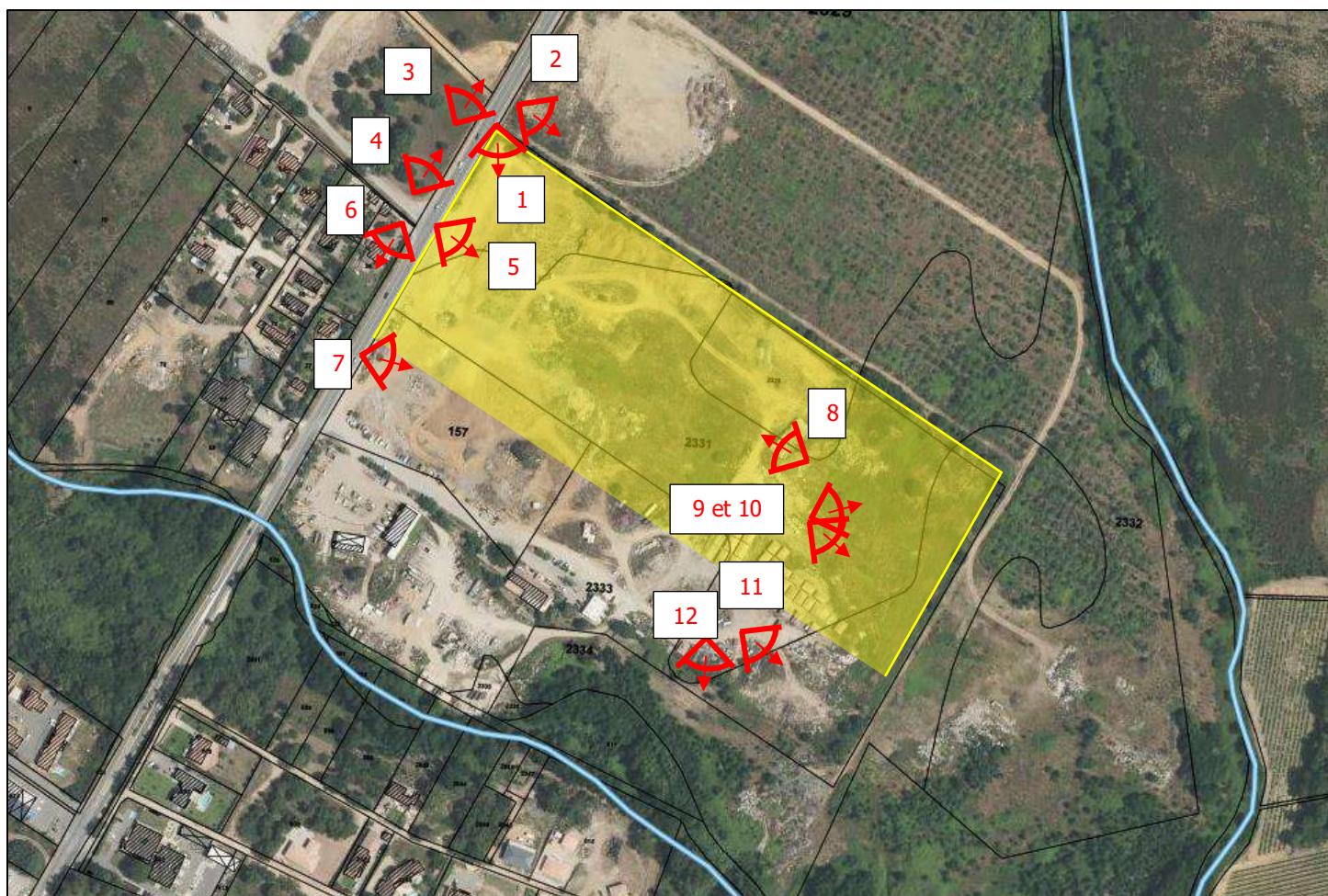


Figure 6 : Localisation sur orthophoto et cadastre des illustrations de la figure 7

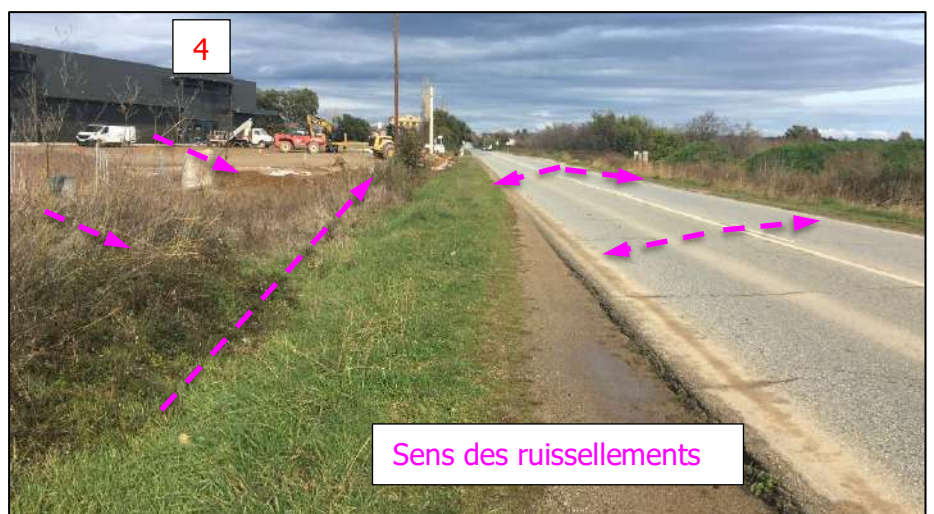






Figure 7 : Vues des ouvrages et des sens des écoulements aux environs du projet

La **Figure 3** présente le bassin versant intercepté par le projet de zone d'activités.

Les caractéristiques du bassin versant intercepté par le projet sont résumées dans le tableau suivant :

Tableau 2 : Caractéristiques du bassin versant intercepté par le projet de Z.A.

Caractéristiques	Bassin versant
Surface du projet (ha)	7.47 ha
Surface bassin versant total	7.69 ha
Coefficient de ruissellement avant aménagements	61 %
Pente moyenne du bassin versant intercepté	3 %

1.2 Définition des exutoires potentiels du projet

Pour rappel, la topographie des parcelles du projet oriente la majorité des eaux pluviales sur un axe Ouest-Est vers la confluence des ruisseaux de Nieluccio et d'Ancatorta.

Néanmoins, comme en témoigne le plan topographique présenté en **Figure 2**, les parcelles du projet présentent des talus et des dépressions non naturels. Ils ont été engendrés par les terrassements.

Le projet dispose de deux exutoires potentiels :

- Le ruisseau Nieluccio attenant à la parcelle C – 2 334 (Cf. figures 2 et 8),
- Le ruisseau d'Ancatorta en contrebas de la parcelle C – 2 333 (Cf. figure 8).

Néanmoins, en raison du projet de la Collectivité de Corse de la déviation routière de Ghisonaccia sur la partie aval de la parcelle C – 2 333 il semble plus opportun de privilégier le rejet vers le ruisseau Nieluccio. En effet, un rejet vers le ruisseau d'Ancatorta nécessiterait :

- La création d'un ouvrage de traversée dimensionné pour la crue de référence retenue par la CDC (à minima pour la crue centennale),
- Des contraintes techniques de réalisation et de gestion de l'ouvrage.

1.3 Détermination des débits de crue décennaux

1.3.1 Méthodologie

Les débits de crue correspondant aux bassins versants interceptés par la zone de projet ont été déterminés à l'aide de la **méthode rationnelle**. Cette méthode est utilisée pour des bassins versants dont la superficie est comprise entre 0 et 1 500 ha.

Le débit de pointe se calcule à partir de la formule suivante :

$$Q_{T,tc} = 2,778 \times C \times I_{T,tc} \times A$$

Avec :

- $Q_{T,tc}$: débit de pointe (L/s) pour une averse de durée tc et de période de retour T
- C : coefficient de ruissellement avant aménagement
- $I_{T,tc}$: intensité de l'averse (en mm/h) de durée tc et de période de retour T
- A : surface (ha)

L'intensité de l'averse de durée tc et de période de retour T se calcule à partir de la **Loi de Montana** :

$$I_{T,tc} = a(T) \times tc^{-b(T)}$$

Avec :

- $I_{T,tc}$: intensité de l'averse (en mm/min) de durée tc et de période de retour T
- tc : temps de concentration (en min). Il représente la moyenne des temps de concentration calculés à partir des formules suivantes : **Giandotti**, **Kirpich**, **Ventura**, **Turraza** et **Sogreah**
- a et b coefficients de Montana issus des relevés de la station météorologique la plus proche

Les hauteurs de pluie ont été déterminées (formule des hauteurs – méthode du renouvellement) à partir des données de la station Météo France (données statistiques de 1982 -2018) de **Solenzara**.

L'intensité horaire des épisodes pluvieux critiques est calculée à partir de la formule de Montana :

$$H(d,T) = a(T) \cdot d^{b(T)}$$

H (mm) est la hauteur d'eau précipitée pendant la durée d (min).

d est la durée associée à l'évènement pluvieux dit « critique ». Pour un BV donné, cette durée est égale au temps de concentration.

T est la période de retour de l'évènement pluvieux. Elle s'exprime en années et traduit la probabilité d'occurrence d'un évènement pluvieux. Par exemple un évènement de période de retour de 10 ans, a une « chance » sur 10 de survenir chaque année.

I (mm/h) est l'intensité horaire de l'évènement pluvieux considéré : $I \text{ (mm/h)} = H / d$, avec d la durée exprimée en heures.

$a(T)$ et $b(T)$ sont les coefficients de Montana. Ils sont estimés par analyse statistique des données pluviométriques enregistrées par Météo France. Ils sont fonction de la période de retour des évènements pluvieux.

Tableau 3 : Hauteurs de pluies à Solenzara

T (années)	Cumul (mm)					
	Durée de la pluie					
	6 min	30 min	1h	2h	3h	6h
2	14.27	42.92	68.96	110.80	146.21	234.91
5	11.61	34.85	55.96	89.84	118.51	190.26
10	13.77	41.26	66.19	106.19	140.02	224.64
20	15.82	47.56	76.41	122.76	161.99	260.26
30	17.00	51.27	82.48	132.69	175.25	281.94
50	18.48	56.10	90.50	146.00	193.14	311.59
100	20.54	62.55	101.06	163.26	216.14	349.17

1.3.2 Détermination des débits de crue décennaux avant aménagements

Le temps de concentration a été déterminé à partir de plusieurs relations empiriques (Cf. **Annexe 3**).

Le temps de concentration retenue pour le bassin versant associé au projet est de **11.2 min**.

Avant aménagement, **le débit de pointe à l'exutoire du bassin versant intercepté par le projet** pour un évènement pluvieux de **période de retour 10 ans** est le suivant :

Q_{10} (BV avant aménagements) = 1.47 m³/s soit 1 470 l/s
--

1.3.3 Détermination des débits de crue décennaux après aménagements

La réalisation du projet conduira à une augmentation des surfaces imperméabilisées sur le bassin versant intercepté et par conséquent à une augmentation des volumes ruisselés.

On a pris les hypothèses de calculs suivantes :

- **Chaque nouveau lot serait imperméabilisé à 40% (toiture + terrasse + stationnement...).**

A partir de cette hypothèse, les surfaces qui seront imperméabilisées, ont pu être estimées :

<i>Nature des surfaces</i>	<i>Aire (m²)</i>
Espaces verts des nouveaux lots (60%)	36 061
Surfaces urbanisées des lots (40%)	24 041
Voirie, trottoirs et stationnement	30 516
TOTAL aménagé	74 683

Les débits de pointe futurs ont été calculés avec la méthode rationnelle pour un évènement pluvieux d'occurrence 10 ans.

Le coefficient de ruissellement des parcelles du projet devrait passer de **60%** à **92 %** lors de la réalisation du projet.

Le coefficient de ruissellement du bassin versant intercepté par les parcelles du projet devrait quant à lui passer de **61%** à **92.4%** lors de la réalisation du projet.

Le débit de pointe à l'exutoire du site du projet serait alors de :

Q_{10} (BV aménagé) = 2.23 m³/s soit 2 230 l/s

2 Etude hydraulique – Définition des mesures compensatoires

2.1 Détermination du volume à retenir

La compensation de l'augmentation des surfaces imperméabilisées passe par la rétention au minimum de l'excédent de ruissellement.

La méthode appliquée est celle des **MISE de Corse-du-Sud et de Haute-Corse (Annexe 4)** qui prend en compte l'augmentation du volume ruisselé pour **une pluie décennale de durée 4 heures** et un débit de fuite maximal à **une pluie biennale d'une durée de 4 heures d'avant-projet**.

La méthode de calcul préconisée par les MISE de Haute-Corse et de Corse-du-Sud prenant en compte les volumes ruisselés pour une pluie décennale de durée 4 heures donne un volume de rétention de **2 529 m³**.

Le volume minimum de rétention à prévoir est donc de 2 529 m³.

L'augmentation du ruissellement sera entièrement compensée par un bassin de rétention.

Le projet n'entraînera pas d'impact, tel que l'augmentation des débits pour une pluie d'occurrence décennale, sur le milieu superficiel.

❖ Définition de l'ouvrage de rétention

L'intégralité de ce volume sera stockée dans un unique bassin de rétention enherbé à ciel ouvert de 2 609 m³.

Cet ouvrage de rétention sera positionné au niveau de la parcelle C – 2 334. Pour rappel cette parcelle située en dehors du projet de création de d'une zone d'activités appartient au groupe Petroni. **Il n'y a donc aucune contrainte foncière pour la mise en place de l'ouvrage de rétention au niveau de la parcelle C – 2 334.**

Le débit de fuite du système de rétention final doit être inférieur ou égal à une pluie biennale de 4 heures d'avant-projet, soit **210 l/s**.

Il sera évacué par une vanne martellière. Elle permettra de laisser transiter un débit fuite de **210 l/s** via une section de passage de **0.05 m²**.

Les caractéristiques du bassin de rétention préconisé, permettant de compenser la totalité du volume à retenir, pourraient être les suivantes :

Tableau 4 : Caractéristiques générales du bassin de rétention

Hauteur utile - NNE (m)	2.1
Revanche minimale (m)	0.5
Hauteur de surverse - PHE (m)	0.4
Hauteur totale (m)	2.0
Fruit des talus	1.5 (2H/1V)
Emprise du bassin (m ²)	1 813
Volume de rétention (m³)	2 609
Débit de fuite (l/s)	210
Temps de vidange (h)	6.9

Les temps de vidange de l'ouvrage de rétention est inférieur aux 24 h préconisées par la MISE. Le débit de fuite du bassin de rétention ainsi que les eaux de surverse du bassin de rétention seront évacués vers le Nieluccio.

❖ **Caractéristiques des ouvrages de régulation :**

Nous préconisons la mise en place d'un ouvrage maçonné de type regard de visite. Ce regard de contrôle sera équipé des organes de régulations suivants :

- Une vanne martellière qui permettra de réguler le débit de fuite et de retenir toute éventuelle pollution,
Elle permettra de laisser transiter le débit fuite de **210 l/s** via **une ouverture de 25 cm de large sur 20 cm de haut.**
- Une surverse de sécurité de type seuil qui assurera l'évacuation de l'excédent des eaux de ruissellement.

La surverse aura pour dimension : 7 m de large sur 0.4 m de haut.

Elle a été dimensionnée pour des événements pluvieux de période de retour 100 ans. Le seuil préconisé est de type **seuil frontal rectangulaire avec contraction latérale.**

Le débit de surverse a été calculé à partir de la relation définie par Kindsvater et Carter.

La surverse et l'entrée dans la chambre de vidange (amont de la vanne martellière) seront dotées de grilles en inox qui permettront d'éviter le départ des « flottants » vers le réseau d'évacuation.

❖ **Rejet des eaux pluviales**

Le débit de fuite ainsi que les eaux de surverse du bassin de rétention seront évacués vers le Nieluccio, via une canalisation en DN 1 200 mm posée à minima à 2 % de pente se déversant au niveau du radier du Stollo.

La capacité d'évacuation d'une buse en DN 1 200 mm posée à 2% de pente est de 4.4 m³/s, soit supérieure au débit centennal drainé par le bassin versant associé à l'ouvrage de rétention.

La note de calculs relative aux aménagements préconisés est présentée en **Annexe 3** et le plan du bassin est présenté en **Figure 4**. Le schéma de principe du bassin de rétention préconisé et des ouvrages de régulations annexe est présenté en **Annexe 2**.

2.2 Caractéristiques communes aux ouvrages de rétention préconisés

○ **Accessibilité :**

Afin d'assurer le bon fonctionnement de bassin de rétention, nous préconisons la création d'une rampe d'accès pour réaliser les interventions de maintenance de type curage et fauchage.

○ **Pente des talus :**

Le pendage (ou fruit) du talus est à faire valider par une étude de stabilité. Il est fonction des matériaux utilisés. Dans le cadre de ce projet, nous préconisons une pente de talus de 1 pour 2 (hauteur sur longueur).

○ **Largeur en crête :**

Le bassin de rétention formera une CRETE sur la partie aval.

Une largeur de 4 m est recommandée lorsqu'il y a circulation d'engins.

La largeur minimum doit être dans tous les cas de 3 m quel que soit la hauteur de digue pour assurer la sécurité de l'ouvrage (étanchéité, renardage*, conditions de compactage par rouleaux plats ou à pied de mouton...).

** Un renard est une cavité produite par un phénomène d'érosion régressive provoqué par infiltration non contrôlée des eaux dans le corps d'une digue.*

- **Revanche**

La revanche est la tranche comprise entre la cote des Plus Hautes Eaux (PHE) et la crête de digue compactée. Elle constitue une sécurité indispensable.

La terre végétale superficielle ne doit pas être prise en compte dans le calcul de la revanche.

Nous avons considéré une revanche de 0.5 m.

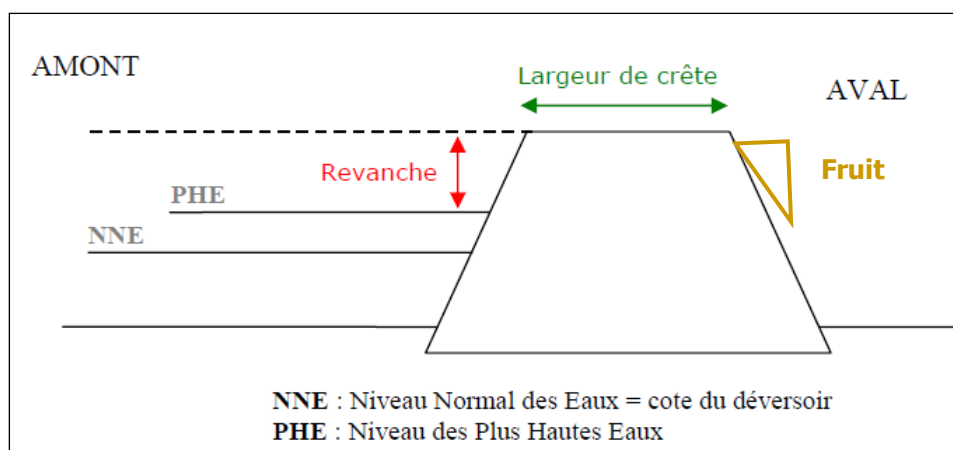


Figure 8 : Schématisation des grandeurs caractéristiques d'une digue en terre

TROISIEME PARTIE : Dimensionnement des ouvrages de collecte

1 Définition de la période de retour

La période de retour de dimensionnement correspond à la fréquence d'inondation acceptable. C'est-à-dire la fréquence à partir de laquelle les débordements des eaux collectées sont admis en surface (réseaux saturés).

La période de retour ou « fréquence d'inondation acceptable » retenue pour le dimensionnement des ouvrages de collecte est T = 10 ans

2 Découpage en sous bassins versants

Afin de déterminer au plus juste la section des réseaux de collecte à mettre en œuvre et de s'adapter au mieux à la topographie du site, la zone d'étude a été découpée en 3 sous bassins.

La **Figure 4** présente les sous bassins versants définis.

L'étude hydrologique associée aux découpages en sous-bassins est présentée en **Annexes 3**.

Les caractéristiques et les débits de références associés aux 3 sous bassins sont les suivantes :

Tableau 5 : Caractéristiques des 3 sous bassins versants définis

Caractéristiques	BV 1	BV 2	BV 3
Surface bassin versant	1.7 ha	2.5 ha	2.9 ha
Coefficient de ruissellement	92 %	92 %	92 %
Pente moyenne des bassins versants	2 %	3 %	2 %
Temps de concentration	8.7 min	9.1 min	10 min
Q₁₀ après aménagement	0.54 m³/s	0.76 m³/s	0.87 m³/s

3 Dimensionnement des réseaux de collecte pour T =10 ans

3.1 Caractéristiques des réseaux de collecte

La capacité d'évacuation des ouvrages est calculée à l'aide de la formule de Manning-Strickler :

$$Q_{cap} = K \times R_h^{2/3} \times p^{1/2} \times S_m$$

Avec :

- Q : débit (m³/s)
- K : coefficient de rugosité
- R_h : rayon hydraulique
- S_m : section mouillée (m²)
- P_m : périmètre mouillé
- P : pente (m/m)

Préconisations hydrauliques :

La topographie de la zone d'étude est, à ce jour, relativement chaotique en raison des nombreux terrassements réalisés sur les parcelles du projet. Le dimensionnement et la mise en place des réseaux de collecte devront prendre en compte les préconisations suivantes :

- La hauteur minimale de couverture au-dessus des réseaux de collecte à respecter sous voirie est de 80 cm, et de 30 cm sous trottoir. En deçà de ces hauteurs, il sera nécessaire de prévoir un blindage.
- La pente minimale de pose des réseaux EP à respecter afin de limiter le risque de colmatage est de 0.75%. Dans le cadre du présent projet, en raison de la topographie globale du site, nous préconisons une pente de pose des réseaux à 2%
- La côte minimale de rejet dans le bassin de rétention, elles-mêmes fonctions de la côte du radier de l'exutoire, des volumes de rétention et des hauteurs totales des bassins.

Positionnement des réseaux de collecte :

La collecte et le transfert des eaux de ruissellement seront réalisés par des réseaux enterrés sous voirie. Les voiries ainsi que les trottoirs devront être inclinés de sorte à diriger les eaux de ruissellement vers des avaloirs ou des grilles de chaussées reliées aux réseaux de collecte.

Positionnement des organes de réseaux :

Les grilles de récupération servant de regards de visite seront positionnées à chaque changement de direction, chaque changement de pente, et au maximum tous les 40 mètres.

Chaque lot sera doté d'une boîte de branchement EP qui sera connectée au réseau de collecte au niveau des regards et grilles de visite. Les branchements en culotte sont à proscrire.

3.2 Définition des réseaux de collectes

La **Figure 4** présente les aménagements hydrauliques préconisés pour la collecte et le transfert des eaux pluviales sur le projet pour une pluie de période de retour $T = 10$ ans, via un réseau d'eaux pluviales souterrain.

Le dimensionnement des réseaux d'eaux pluviales projetés permettra la collecte des eaux des toitures, parkings,..., de l'ensemble des lots.

Tableau 6 : Caractéristiques des réseaux de collecte préconisées pour $T=10$ ans

Type d'ouvrage préconisé	Dénomination	Sous BV Associé	Pente minimale de pose préconisé (%)	K (rugosité)	Capacité Pleine section (m ³ /s)	Débit de référence à collecter (m ³ /s)
Buse DN 500 mm	B8 à B4	$1/2 \times BV1$	2%	70	0.49	0.27
Buse DN 600 mm	B4 à A5	$BV1$	2%	70	0.79	0.54
Buse DN 500 mm	C8 à C4	$1/2 \times BV2$	2%	70	0.49	0.38
Buse DN 600 mm	C4 à A5	$BV2$	2%	70	0.79	0.76
Buse DN 500 mm	D8 à D4	$1/2 \times BV3$	2%	70	0.49	0.43
Buse DN 600 mm	D4 à A3	$BV3$	2%	70	0.79	0.87
Buse DN 800 mm	A5 à A3	$BV1 + BV2$	2%	70	1.70	1.30
Buse DN 1 000 mm	A3 à A1	$BV \text{ global}$	2%	70	3.09	2.23
Buse DN 315 mm	Réseaux secondaires		2%	70	0.1	/

3.3 Mise en place d'un séparateur d'hydrocarbures

Nous préconisons de mettre en place un séparateur d'hydrocarbures en amont du bassin de rétention afin de traiter les eaux pluviales collectées sur la zone de projet.

Nous préconisons de mettre en place un séparateur hydrocarbure de type « PSDC 80 B DN 400 de chez OCIDO » (fiche technique en **Annexe 5**) ou équivalent.

Ce type d'ouvrage permet de traiter jusqu'à 80 l/s et est doté d'un bypass permettant de faire transiter jusqu'à 400 l/s.

Nous préconisons de créer un regard de contrôle avec déversoir en amont du bassin de rétention et du séparateur d'hydrocarbures.

Au niveau de ce regard de contrôle, il y aurait les organes de régulations suivants :

- Une vanne martellière qui permettrait de réguler le débit vers le séparateur d'hydrocarbures,
- Une surverse de sécurité de type seuil qui assurerait la sécurité de l'ouvrage de dépollution.

Au-delà d'un débit de 210 l/s, le regard de collecte se mettra légèrement en charge. La mise en charge entrainera le déversement vers le bassin de rétention via une canalisation DN 1000 mm. Le fil d'eau sera à +20 cm par rapport au radier du regard de contrôle.

Les eaux du débit de fuite transiteront par le séparateur d'hydrocarbures via un réseau DN 400 mm.

La vanne martellière permettra de laisser transiter un débit de fuite via **une ouverture de 25 cm de large sur 20 cm.**

La surverse de sécurité projetée sera positionnée dans le regard de contrôle amont. Elle a été dimensionnée pour des événements pluvieux de période de retour 10 ans.

Il est préconisé de mettre en place un **seuil frontal rectangulaire avec contraction latérale.**

Le débit de surverse est calculé à partir de la relation définie par Polini :

$$Q = \mu C_v L (h_1)^{3/2} \sqrt{2g}$$

Avec : C_v : coefficient de vitesse d'approche du déversoir,
 h_1 : hauteur d'eau amont au-dessus du seuil (m),
 L : largeur d'écoulement sur le seuil (m),
 μ : coefficient de débit (sans dimension),
 p : pelle (m),

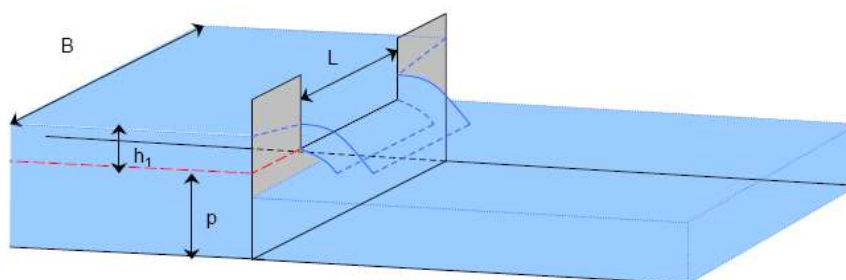


Figure 9 : Vue en perspective d'un déversoir rectangulaire avec contraction latérale

L'ouvrage de déversement situé dans le regard de contrôle aura les caractéristiques suivantes :

Tableau 7 : Caractéristiques du regard de contrôle

L	p	B	h1
1.5 m	0.2 m	1.5 m	0.7 m

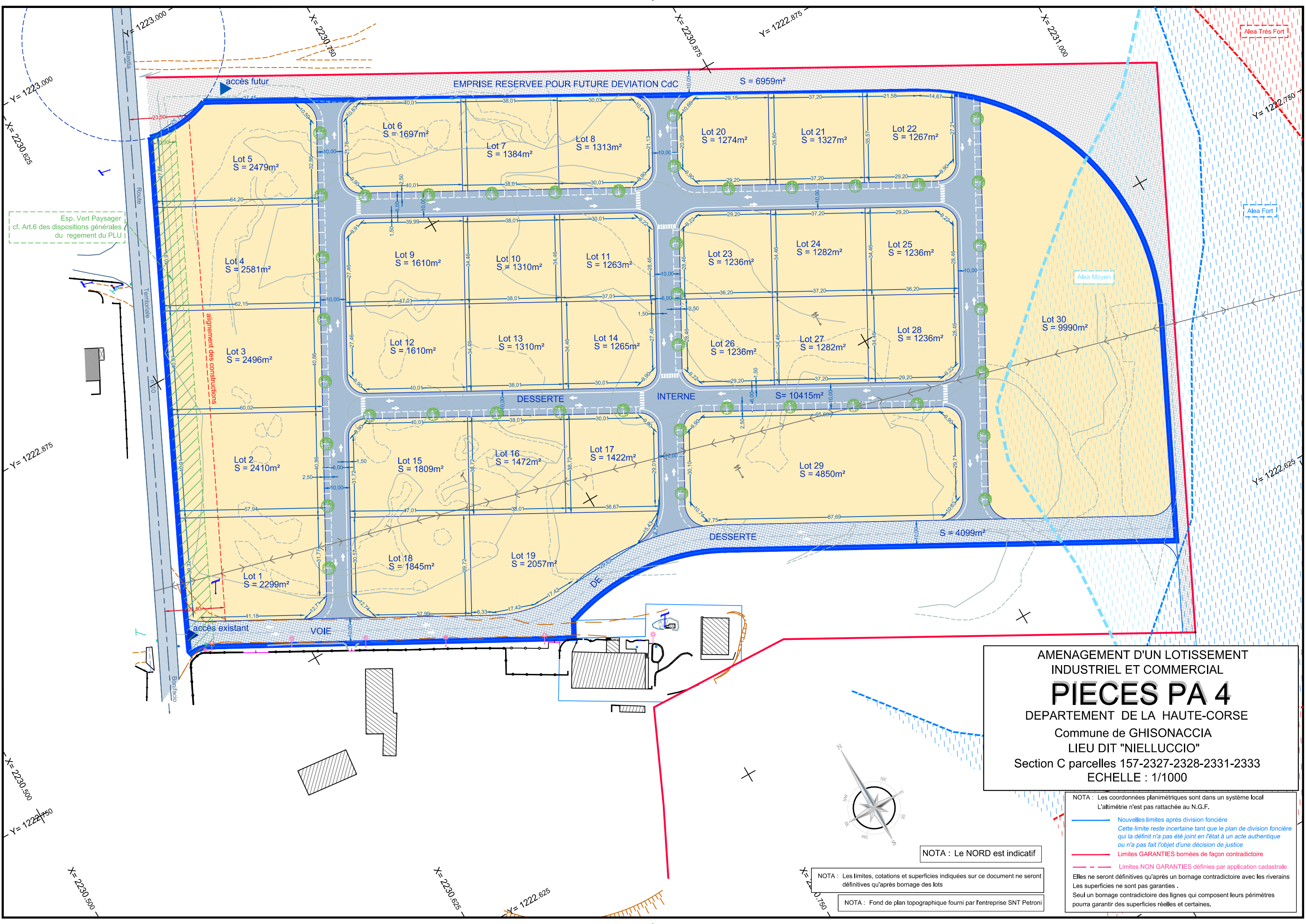
Le schéma de principe de l'ouvrage de régulation est présenté en **Annexe 2.**

DOCUMENTS GRAPHIQUES

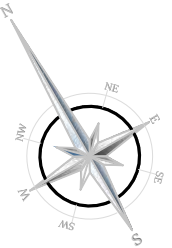
Figure n°1	Plan de composition du projet de Zone d'Activités
Figure n°2	Topographie de la zone d'étude
Figure n°3	Bassin versant intercepté par le projet
Figure n°4	Plan des aménagements hydrauliques préconisés
Figure n°5	Compatibilité du projet avec le PPRI

FIGURE 1

Plan de composition du projet de Zone d'Activités



AMENAGEMENT D'UN LOTISSEMENT
INDUSTRIEL ET COMMERCIAL
PIECES PA 4
DEPARTEMENT DE LA HAUTE-CORSE
Commune de GHISONACCIA
LIEU DIT "NIELLUCCIO"
Section C parcelles 157-2327-2328-2331-2333
ECHELLE : 1/1000



NOTA : Le NORD est indicatif

NOTA : Les limites, cotations et superficies indiquées sur ce document ne seront définitives qu'après bornage des lots

NOTA : Fond de plan topographique fourni par l'entreprise SNT Petroni

NOTA : Les coordonnées planimétriques sont dans un système local
L'altimétrie n'est pas rattachée au N.G.F.

— Nouvelles limites après division foncière
Celle limite reste incertaine tant que le plan de division foncière qui la définit n'a pas été joint en l'état à un acte authentique ou n'a pas fait l'objet d'une décision de justice

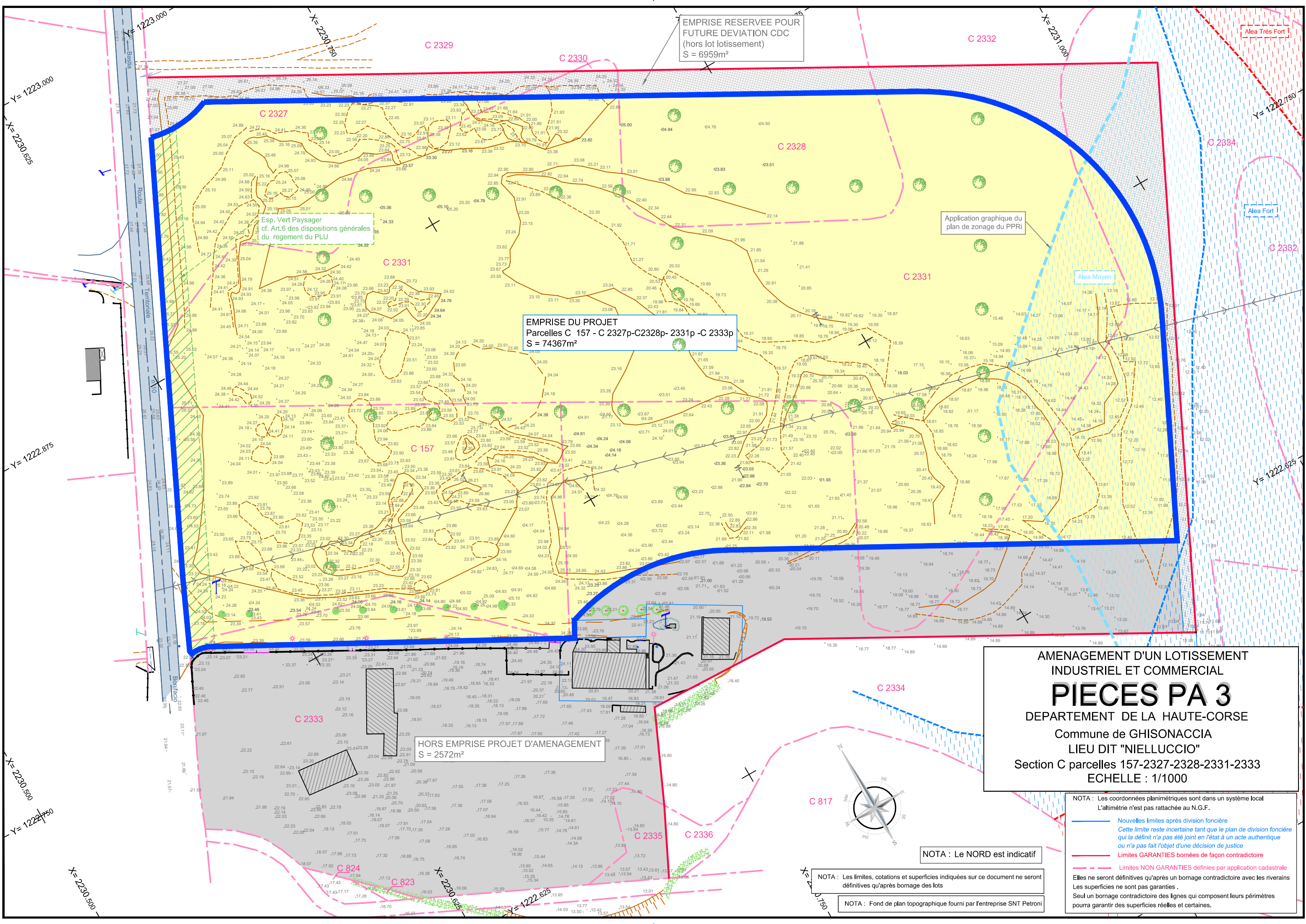
— Limites GARANTIES bornées de façon contradictoire

--- Limites NON GARANTIES définies par application cadastrale

Elles ne seront définitives qu'après un bornage contradictoire avec les riverains
Les superficies ne sont pas garanties .
Seul un bornage contradictoire des lignes qui composent leurs périmètres pourra garantir des superficies réelles et certaines.

FIGURE 2

Topographie de la zone d'étude



EMPRISE RESERVEE POUR
FUTURE DEVIATION CDC
(hors lot lotissement)
S = 6959m²

Esp. Vert Paysager
cf. Art.6 des dispositions générales
du regement du PLU

EMPRISE DU PROJET
Parcelles C 157 - C 2327p-C2328p- 2331p -C 2333p
S = 74367m²

HORS EMPRISE PROJET D'AMENAGEMENT
S = 2572m²

Application graphique du
plan de zonage du PPRi

AMENAGEMENT D'UN LOTISSEMENT
INDUSTRIEL ET COMMERCIAL
PIECES PA 3
DEPARTEMENT DE LA HAUTE-CORSE
Commune de GHISONACCIA
LIEU DIT "NIELLUCCIO"
Section C parcelles 157-2327-2328-2331-2333
ECHELLE : 1/1000

- NOTA : Les coordonnées planimétriques sont dans un système local
L'altimétrie n'est pas rattachée au N.G.F.
- Nouvelles limites après division foncière
 - Cette limite reste incertaine tant que le plan de division foncière qui la définit n'a pas été joint en l'état à un acte authentique ou n'a pas fait l'objet d'une décision de justice
 - Limites GARANTIES bornées de façon contradictoire
 - Limites NON GARANTIES définies par application cadastrale
- Elles ne seront définitives qu'après un bornage contradictoire avec les riverains
Les superficies ne sont pas garanties .
Seul un bornage contradictoire des lignes qui composent leurs périmètres pourra garantir des superficies réelles et certaines.

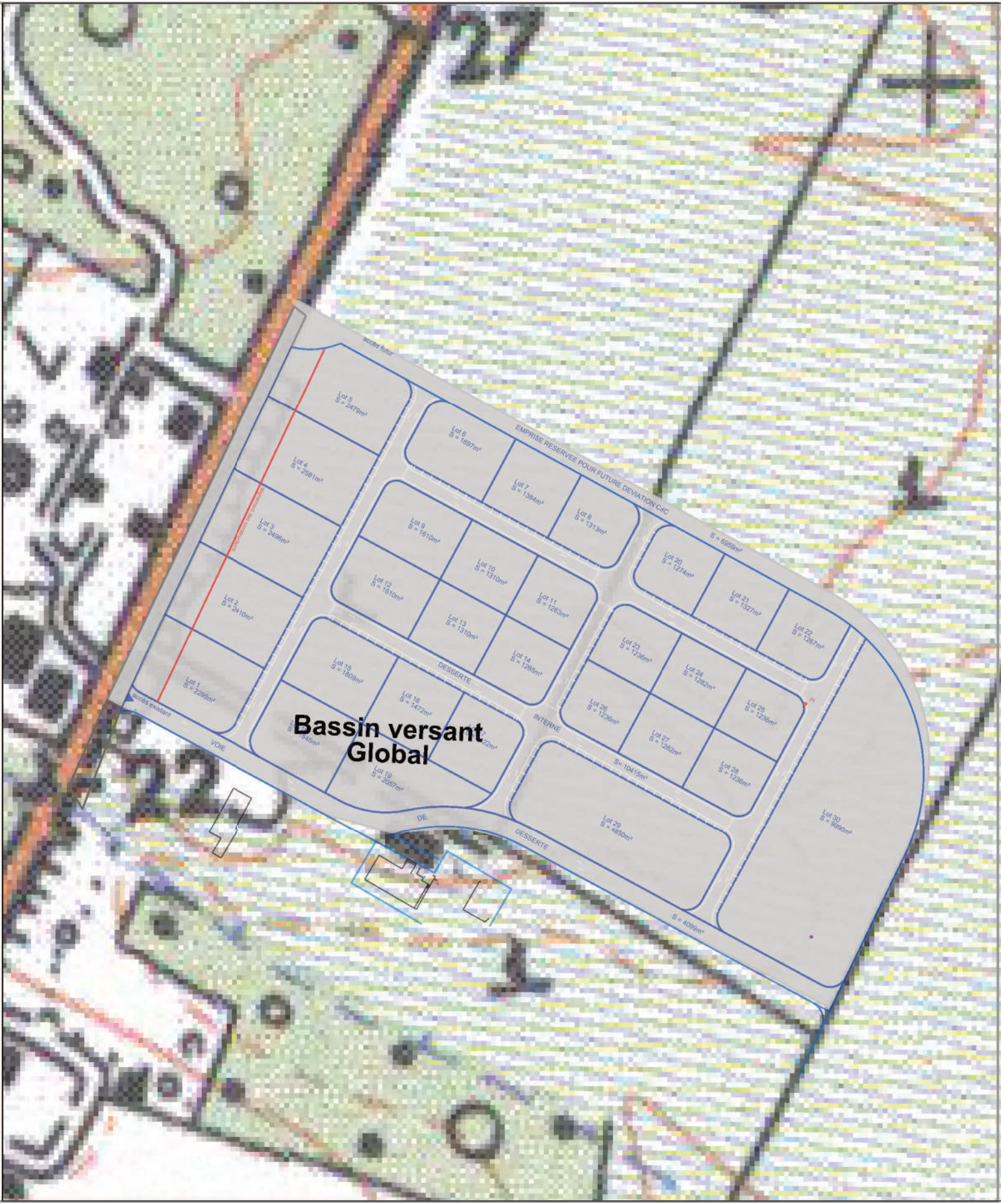
NOTA : Le NORD est indicatif

NOTA : Les limites, cotations et superficies indiquées sur ce document ne seront définitives qu'après bornage des lots

NOTA : Fond de plan topographique fourni par l'entreprise SNT Petroni

FIGURE 3

Bassin versant intercepté par le projet




PETRONIMMO Etude Hydraulique Bassin versant associé au projet	Légende: Bassin versant global du projet Parcelles du projet	CCoZ0202103 Date : Juin 2021 Etabli / vérifié par : VRE
		Echelle : 1 / 1 2500
		

FIGURE 4

Plan des aménagements hydrauliques préconisés

PETRONIMMO

Etude Hydraulique

Zone d'Activité

Aménagements hydrauliques préconisés

Légende:

Réseaux et grilles de collecte existants

Réseaux et grilles de collecte préconisés

Bassin de rétention

Ouvrages de régulation du Bassin de rétention

Ouvrage de tranquillisation des arrivées EP dans le bassin

Rampe d'accès

Sous bassins versants

Séparateur d'hydrocarbure

Réalisation
Date: Juin2021
Effectué par: VRE
Vérifié par:
Contrat N°: CCo20202103

Modification:
Date:
Dressé par:
Vérifié par:

Echelle:
1/425°

CETA

Environnement

CETA - ENVIRONNEMENT

6, Parc du Belvédère

20 000 AJACCIO

Téléphone: 04.95.21.23.25 - Télécopie: 04.95.25.37.21

Email: ceta@ceta-environnement.fr

Route

accès futur

EMPRISE RESERVEE POUR FUTURE DEVIATION CdC

S = 6959m²

Lot 5 S = 2479m²

Lot 6 S = 1697m²

Lot 7 S = 1384m²

Sous bassin 1 BV 1

Lot 20 S = 1274m²

Lot 21 S = 1327m²

Lot 22 S = 1267m²

Lot 4 S = 2581m²

Lot 9 S = 1610m²

Lot 10 S = 1310m²

Lot 11 S = 1263m²

Sous bassin 2 BV 2

Lot 23 S = 1236m²

Lot 24 S = 1282m²

Lot 25 S = 1236m²

Lot 3 S = 2496m²

Lot 12 S = 1610m²

Lot 13 S = 1310m²

Lot 14 S = 1265m²

Lot 26 S = 1236m²

Lot 27 S = 1282m²

Lot 28 S = 1236m²

Lot 30 S = 9990m²

R.N n°=198

alignement des constructions

DESSERTE

INTERNE

S = 10415m²

Lot 2 S = 2410m²

Lot 15 S = 1809m²

Lot 16 S = 1472m²

Lot 17 S = 1422m²

Lot 29 S = 4850m²

Sous bassin 3 BV 3

Lot 18 S = 1845m²

Lot 19 S = 2057m²

DESSERTE

S = 4099m²

accès existant

VOIE

DE

Bassin Rétention

fe radier = 11.8 m

fe VNE = 14.3 m

fe PHE = 14.8 m

TN = 14.8 m

Volume de rétention = 2 609 m³

Route nationale 9

Avenue

2330

2332

2333

2335

2336

817

826

824

823

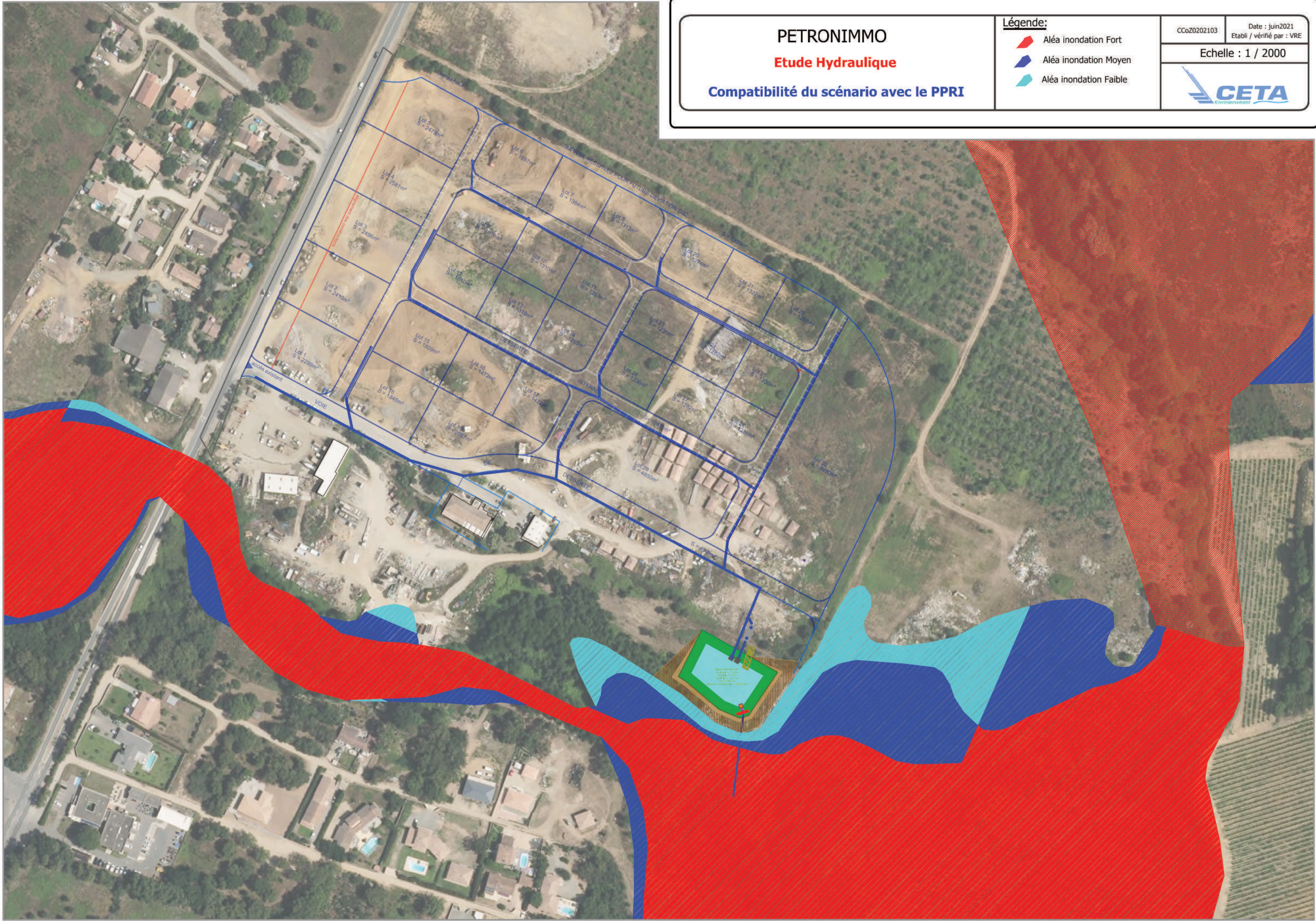
822

891

de

FIGURE 5

Compatibilité du projet avec le PPRI



PETRONIMMO

Etude Hydraulique

Compatibilité du scénario avec le PPRI

Légende:

- Aléa inondation Fort
- Aléa inondation Moyen
- Aléa inondation Faible

CCo20202103

Date : juin2021
Etabli / vérifié par : VRE

Echelle : 1 / 2000



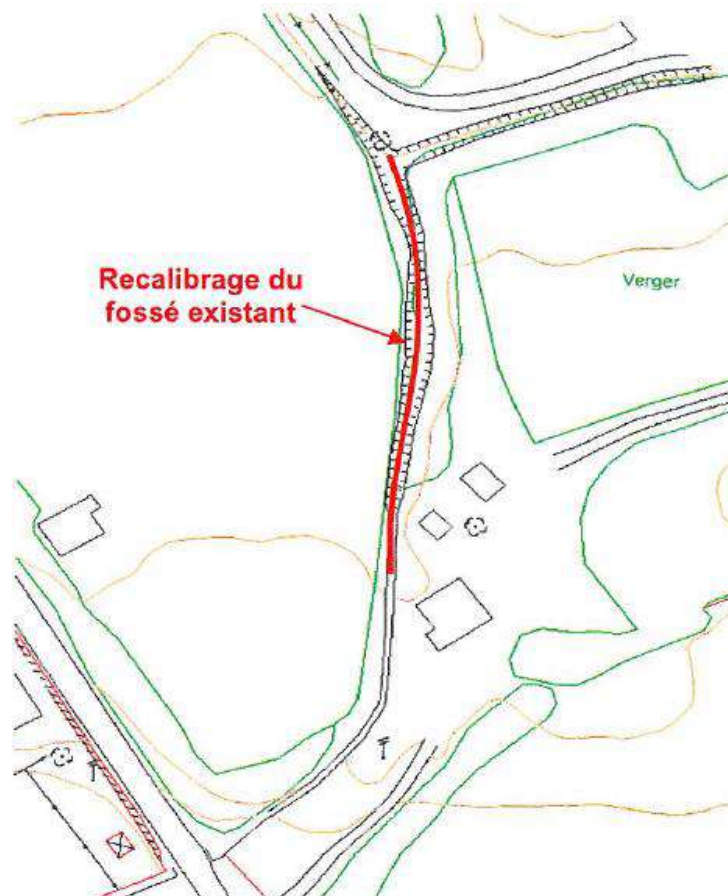
ANNEXES

Annexe n°1	Fiches des travaux préconisés dans le cadre du SDAP de Ghisonaccia
Annexe n°2	Schémas de principe du bassin de rétention et des ouvrages de régulation annexes
Annexe n°3	Notes de calculs
Annexe n°4	Méthode des MISE : Haute Corse et Corse du Sud
Annexe n°5	Caractéristiques du séparateur d'hydrocarbures de la gamme OCIDO

ANNEXE 1

Fiches des travaux préconisés dans le cadre du SDAP de Ghisonaccia

Fiche 01 : Bassins versants de Saint-Antoine – RD344

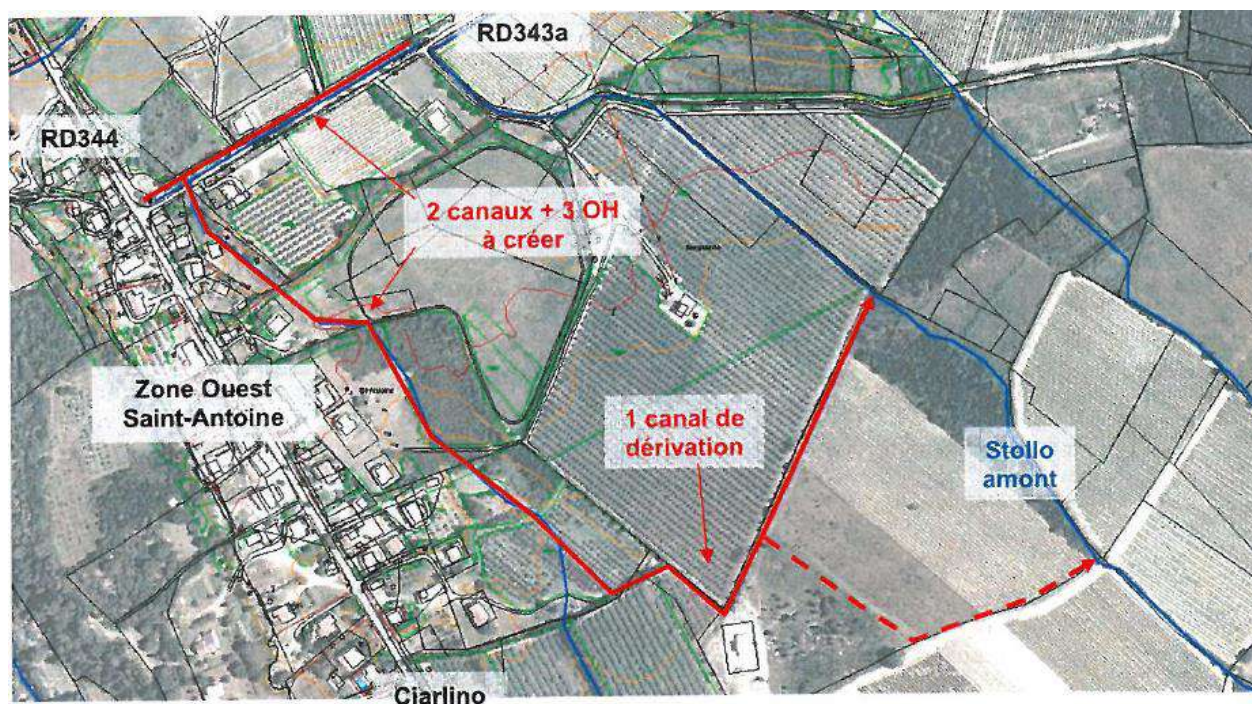


Impacts hydrauliques

En termes d'impacts hydrauliques, il ressort que :

- Les aménagements prévus assurent un non débordement pour la crue décennale et diminuent les débordements pour la crue centennale ;
- L'impact hydraulique de cette solution d'aménagement est nul sur les crues du Fium Orbu (débit rejeté négligeable par rapport aux crues du Fium Orbu).

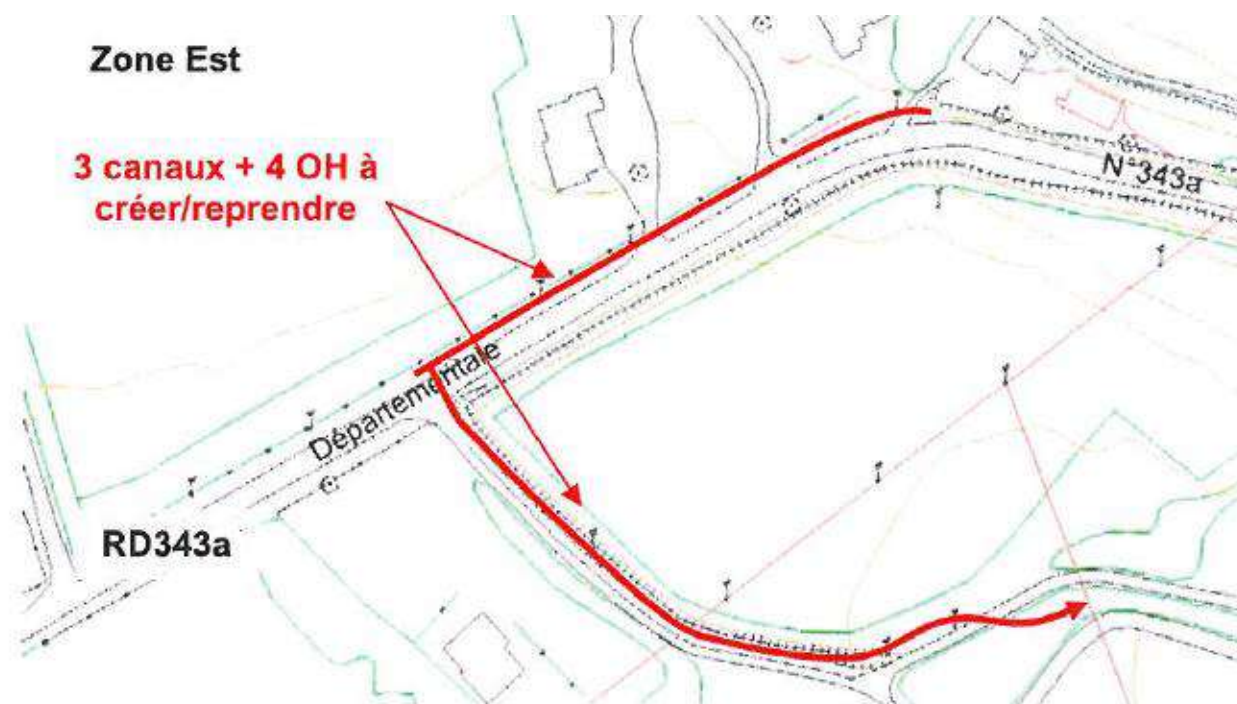
Fiche 02 : Bassins versants de Saint-Antoine – Ciarlino



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
RD343a – partie Ouest	0.1 à 1.3	0 à 1.3	0.4 à 3.7	0 à 3.8
Rejets vers Ciarlino (puis Fium Orbu), y compris les apports du BV en aval de la RD343a	3.1	0	11.2	7.5
Débordement Est → Ouest le long de la RD343a	oui	non	oui	négligeable
Rejet vers Stollo amont, y compris apport du petit canal de dérivation)	1.6	3.4	4.8	8.55

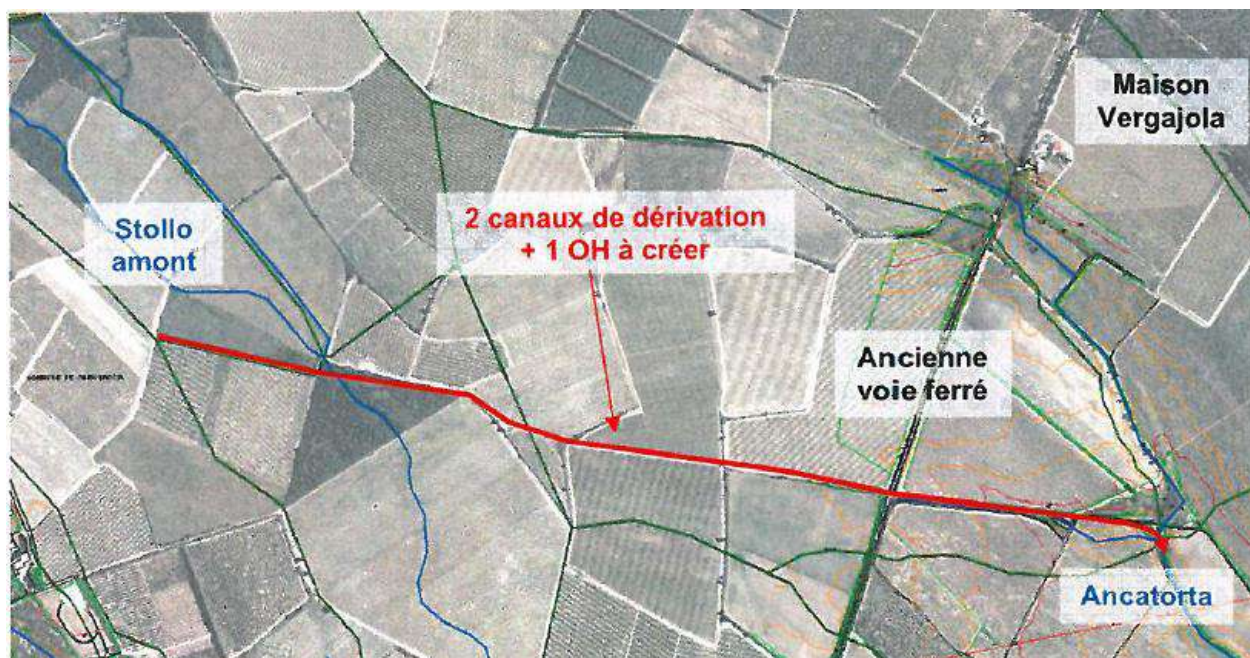
Fiche 03 : Bassins versants de Saint-Antoine – Rangulello



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m ³ /s)		Débit de pointe 100 ans (m ³ /s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Débordement Est → Ouest le long de la RD343a	oui	non	oui	négligeable
RD343a – partie Est	0.9	0.9	2.7	2.7
Chemin en terre	0.9	0.9	1.4 à 1.8	1.9 à 2.6
Rejet vers Stollo amont, y compris apport du petit canal de dérivation)	1.6	3.4	4.8	8.55

Fiche 04 : Dérivation du Stollo amont vers l'Ancatorta amont

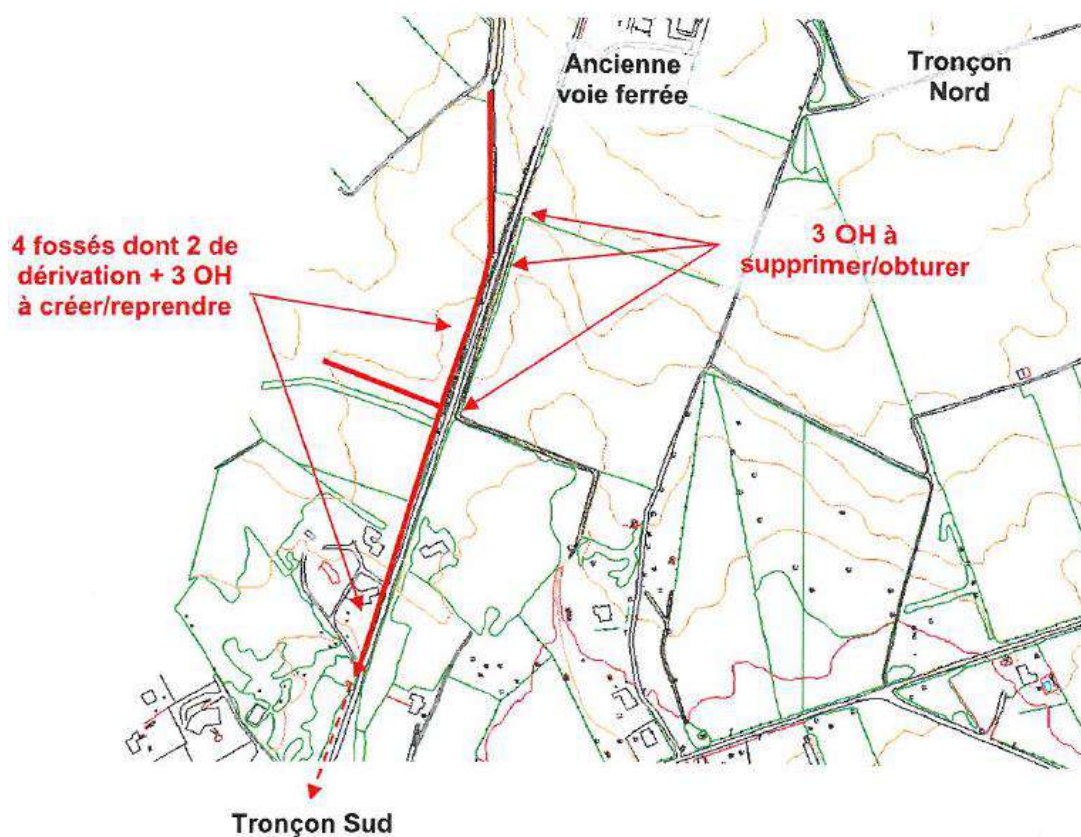


Impacts hydrauliques

En termes d'impacts hydrauliques, il est obtenu pour les aménagements hydrauliques précédents :

- Débit dérivé du Stollo amont en crue décennale : 9.8m³/s (capacité optimal du canal).
- Débit dérivé du Stollo amont en crue centennale : 14.4m³/s (capacité maximale du canal).

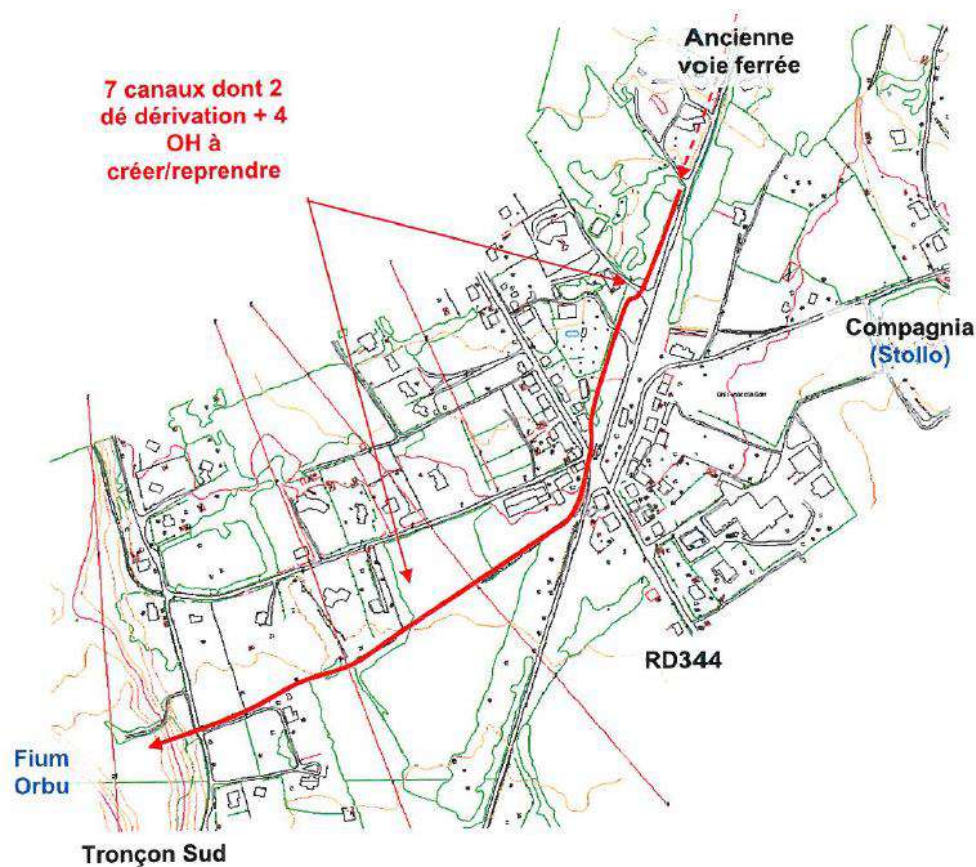
Fiche 05 : Tronçon Nord de Ghisonaccia Gare - Stollo amont



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo amont → Ancatorfa	Non	Oui	Non	Oui
OH ancienne voie ferrée – Nord	2.0	0	16.4	9.3 (surverse)
Actuel : Débordement OH Nord → OH Sud en amont le long de l'ancienne voie ferrée	6.8		30.1	
Projet : canal OH Nord → OH Sud en amont le long de l'ancienne voie ferrée		3.5		35.0
OH ancienne voie ferrée – Sud	3.1	0	7.8	0
Rejet vers le Sud le long de l'ancienne voie ferrée	3.6		9.9	
Actuel : Débordement le long de l'ancienne voie ferrée		4.1		7.6
Projet : canal le long de l'ancienne voie ferrée				
Aval ancienne voie ferrée sur Stollo amont (en amont des zones habitées)	6.7	1.3	42.8	43.9
Rejets au Sud de la route de Compagnia	7.6	1.3	43.9	44.7

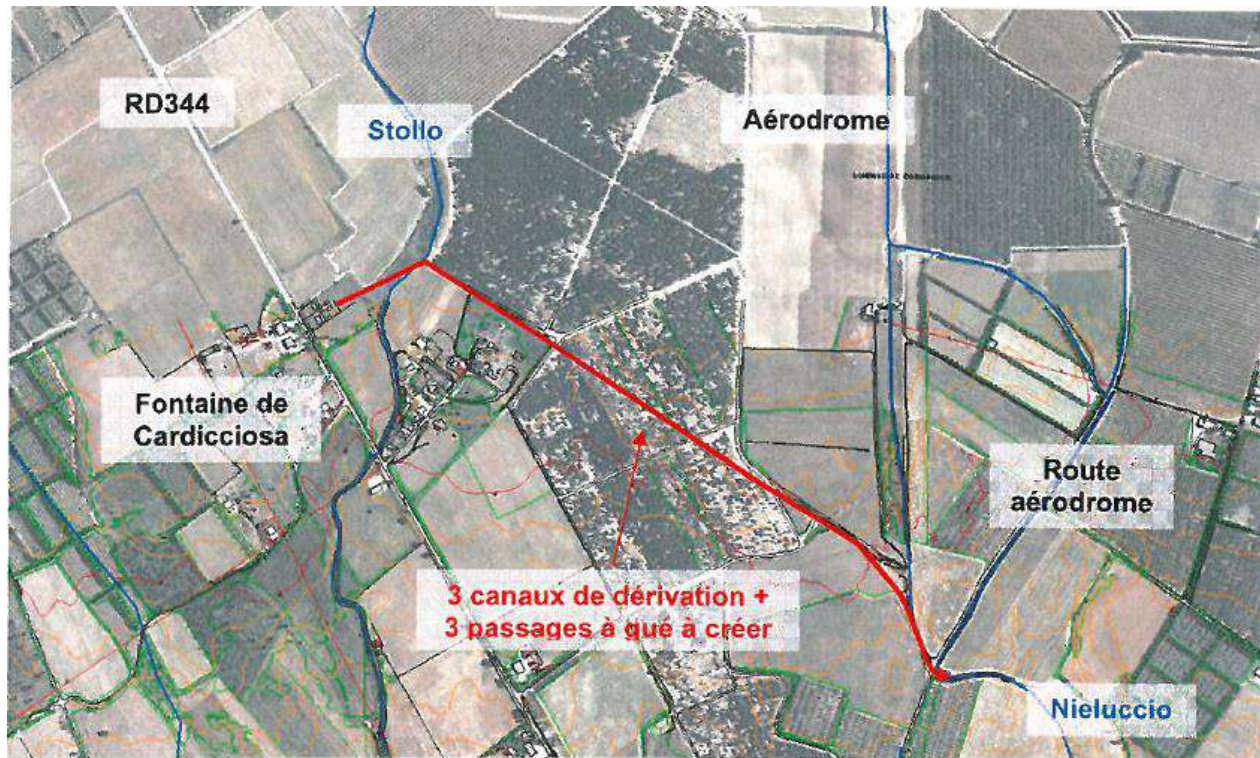
Fiche 06 : Tronçon Sud de Ghisonaccia Gare – RD344



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo amont → Ancatorta	Non	Oui	Non	Oui
Route de l'ancienne voie ferrée	5.1	5.8	18.7	16.8
Vers RD344 et centre de Ghisonaccia Gare	2.1	5.8	9.9	13.1
Vers la route de Compagnia	4.5	0	8.9	3.6
OH RD344	1.8	5.8	9.9 (dont surverse : 6.8)	13.1 (dont surverse : 0)
Rejet aval				
- Fossé				
Actuel : rejet vers Suara	2.0		2.7	
Projet : rejet vers le Fium Orbu		6.7		17.9
- Débordement en rive gauche	0.6	0	11.8	<0.2

Fiche 07 : Dérivation du Stollo vers le Nieluccio amont

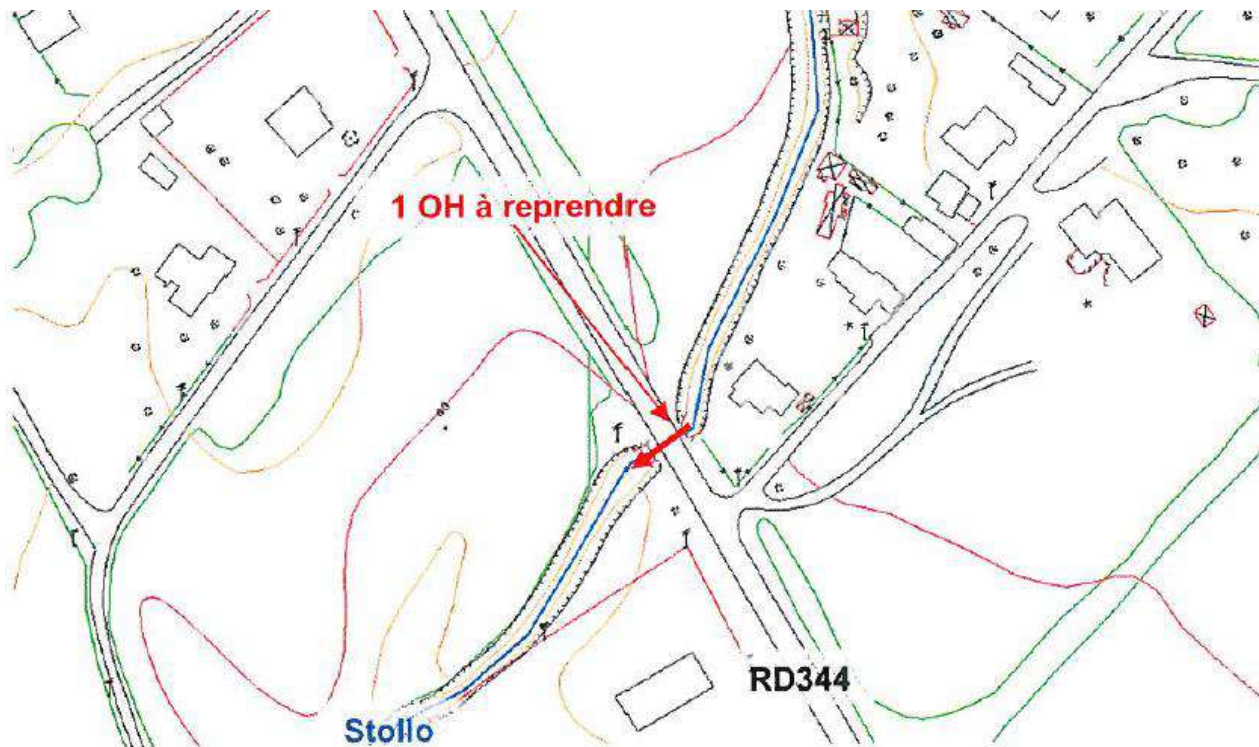


Impacts hydrauliques

En termes d'impacts hydrauliques, il est obtenu pour les aménagements hydrauliques précédents :

- Débit dérivé du Stollo en crue décennale : 8m³/s (capacité optimal du canal).
- Débit dérivé du Stollo en crue centennale : 10.4m³/s (capacité maximale du canal).

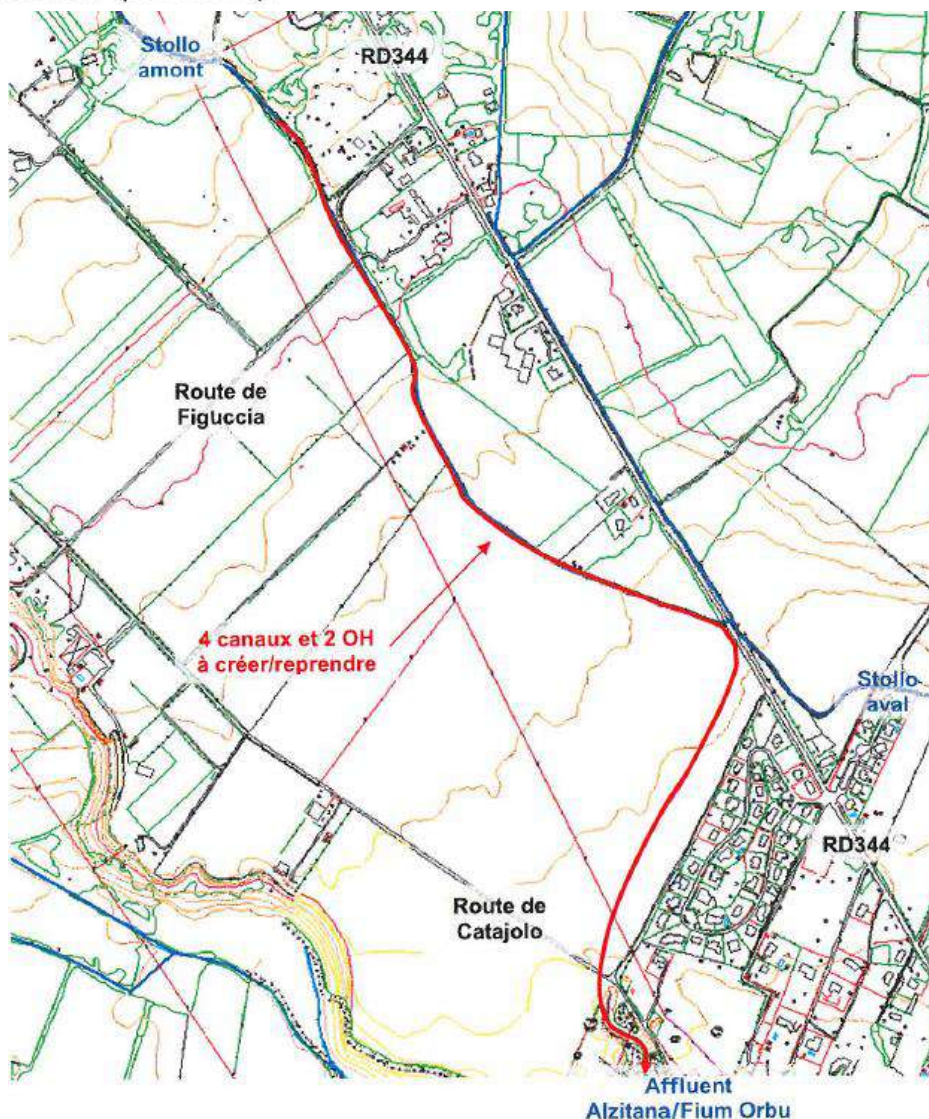
Fiche 08 : Fontaine de Cardicciosa (RD344)



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo → Niefuccio	Non	Oui	Non	Oui
OH RD344 – Fontaine de Cardicciosa – Stollo	16.3	2.7	91.3	83.8

Fiche 09 : Quartier de Cardicciosa – Entrée Nord de Ghisonaccia (RD344)



Impacts hydrauliques

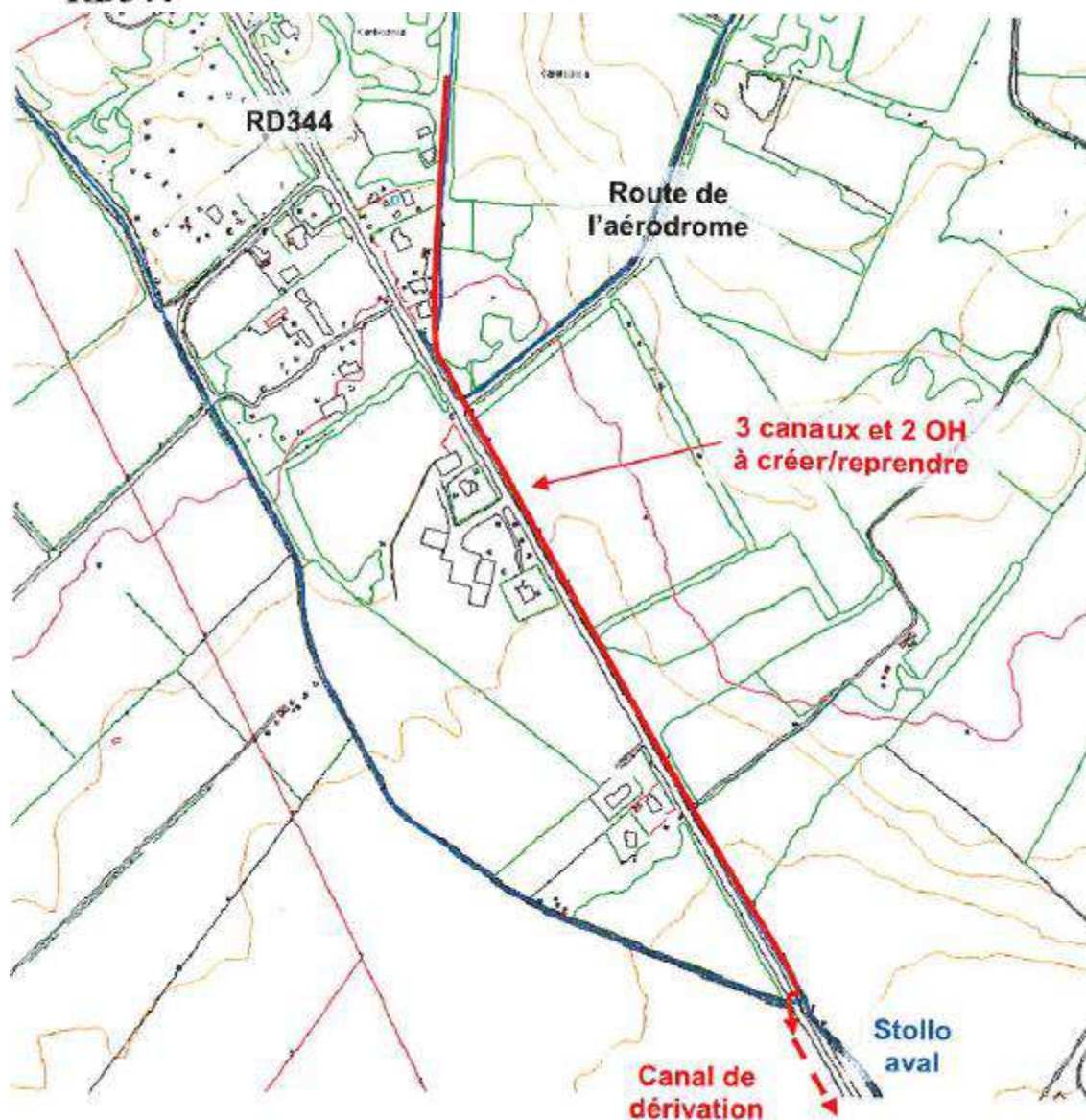
Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo → Nieluccio	Non	Oui	Non	Oui
Quartier de Cardicciosa – Stollo	19.7	7.8	112.6	107.1
Aval route de l'Aérodrome – Stollo	15.7	9.5	92.7	88.8
Aval route de l'Aérodrome – Fossé RD344	6.1	2.0	34.3	33.5
Cardicciosa / Amont OH RD344 – Stollo	13.4	9.5	91.8	71.4
Cardicciosa / Amont OH RD344 – Fossé RD344	9.0	3.7	41.3	56.9
Canal de dérivation du Stollo → Alzitana	Non	Oui	Non	Oui
Aval OH RD344 – Stollo				
- Stollo et zone urbaine (lotissement EDF...) – Côté Est RD344	13.0	0	41.4	32.8
- Zone urbaine – Côté Ouest RD344	9.4	0	69.9	41.5
Rejets vers l'Alzitana				
- Via route de Catajolo et talweg encaissé	0	13.0	24.4	53.5
- Via lotissement de la zone urbaine de Ghisonaccia au Sud-ouest de la RD344 (gendamerie...)	2 (impluvium local)	2 (impluvium local)	10.8	6.5

RC001091/ CCoZ0202103

VRE - PLF

Juin 2021

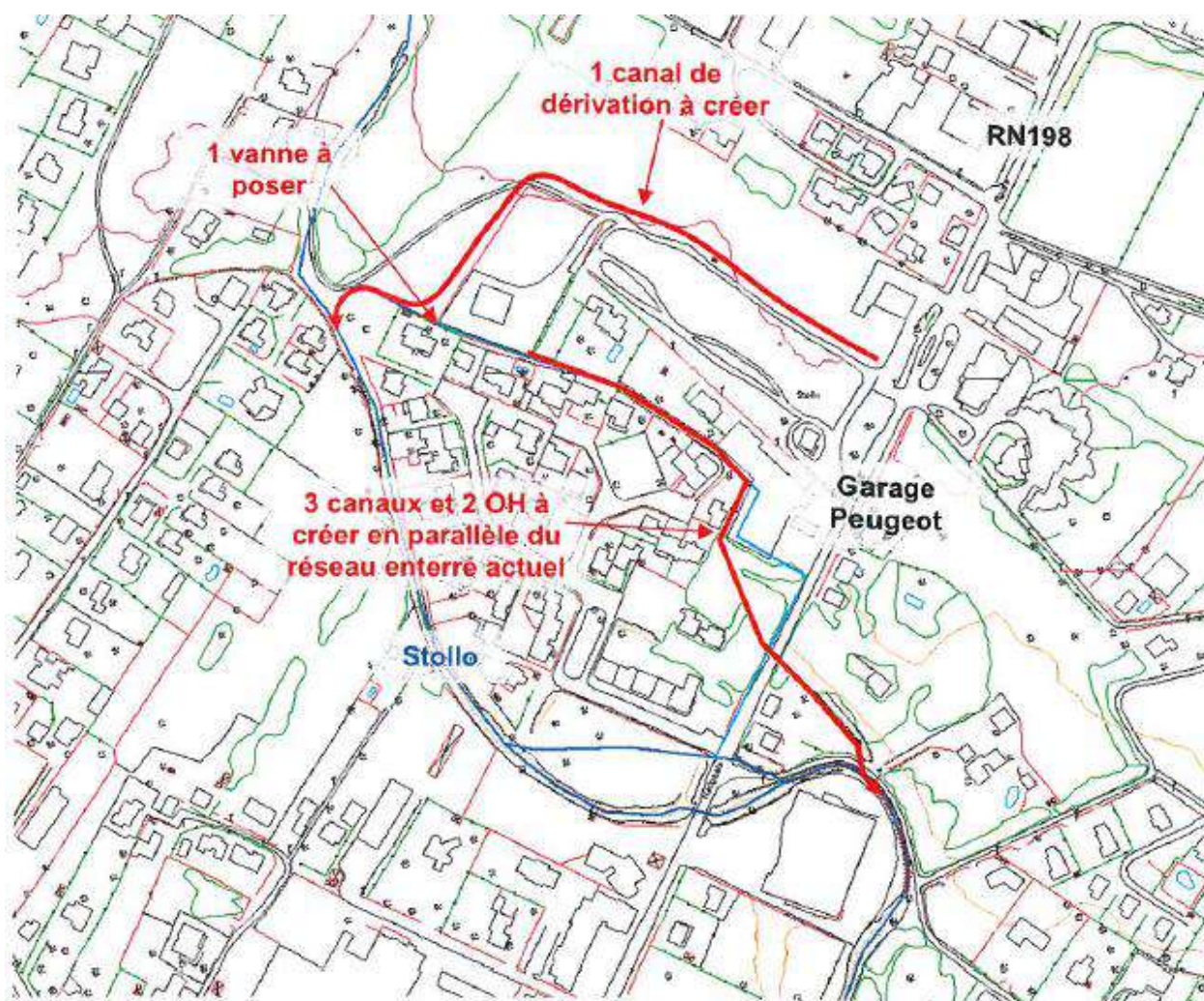
Fiche 10 : Quartier de Cardicciosa – Fossé Nord de la RD344



Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo → Nieluccio	Non	Oui	Non	Oui
Aval route de l'Aérodrome – Stollo	15.7	9.5	92.7	88.8
Aval route de l'Aérodrome – Fossé RD344	6.1	2.0	34.3	33.5
Cardicciosa / Amont OH RD344 – Stollo	13.4	9.5	91.8	71.4
Cardicciosa / Amont OH RD344 – Fossé RD344	9.0	3.7	41.3	56.9

Fiche 11 : Ancienne branche défluente – Garage Peugeot

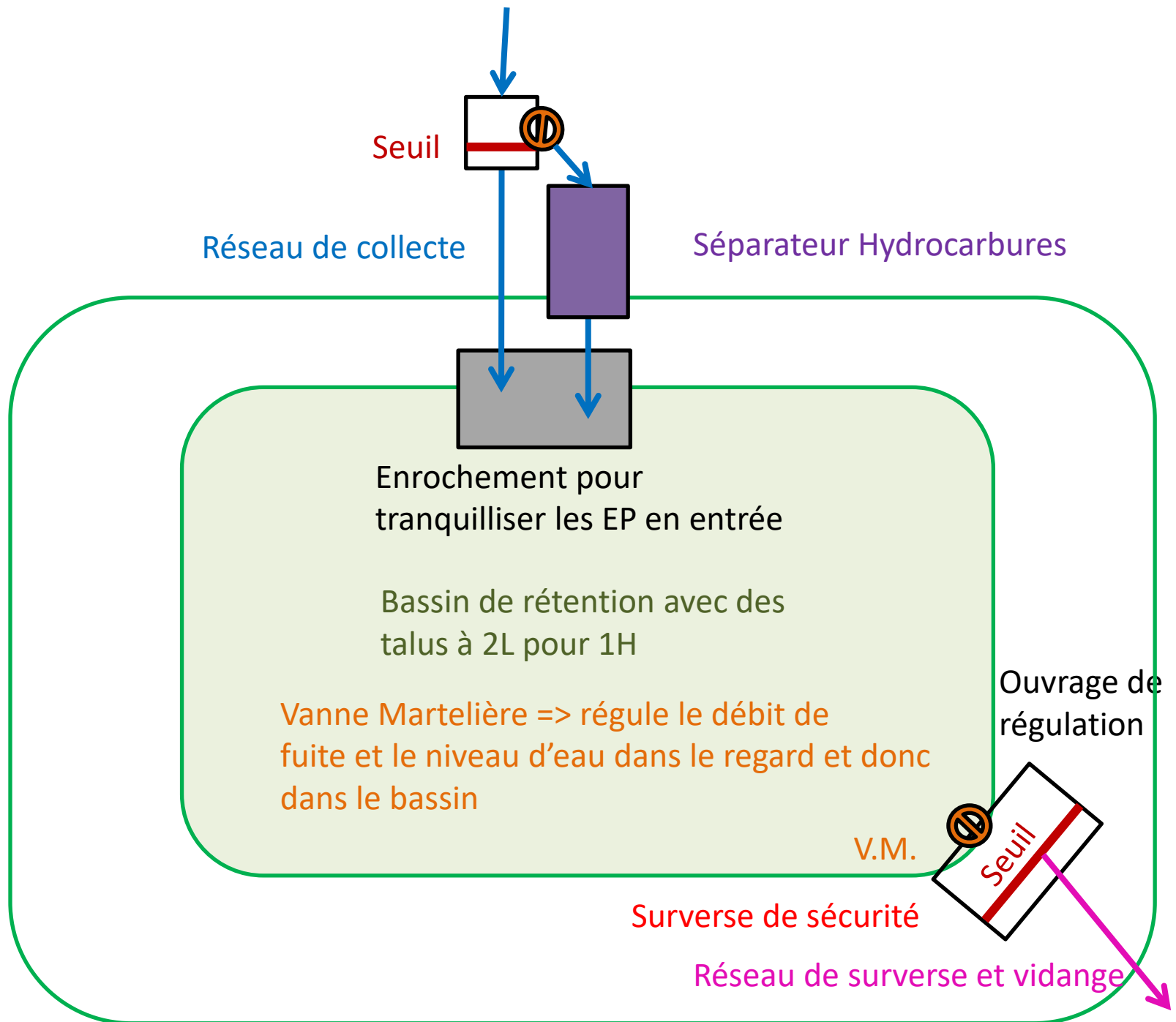


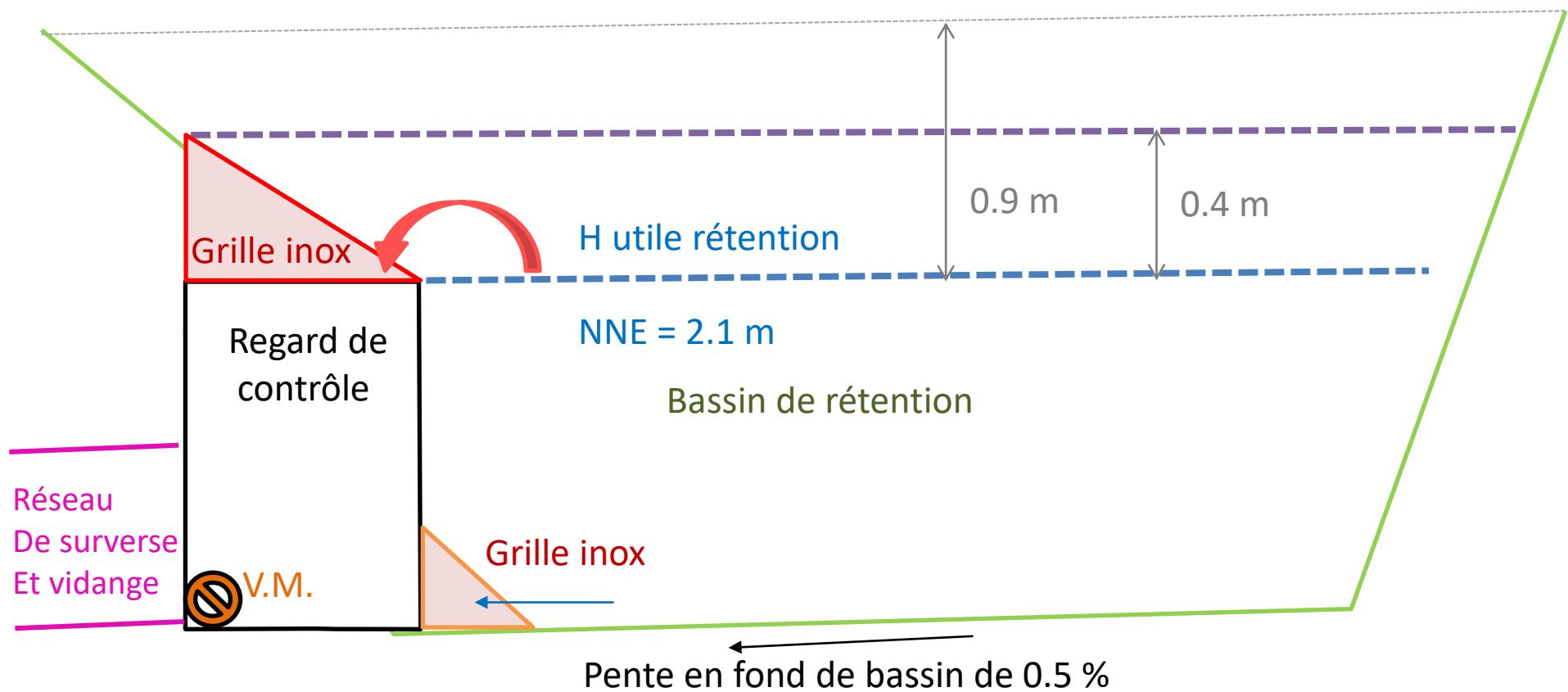
Impacts hydrauliques

Localisation	Débit de pointe 10 ans (m3/s)		Débit de pointe 100 ans (m3/s)	
	Actuel	Projet	Actuel	Projet
Canal de dérivation du Stollo → Nieluccio	Non	Oui	Non	Oui
Canal de dérivation du Stollo → Alzitana	Non	Oui	Non	Oui
Quartier Fitelles – Stollo	22.0	7.0	107.5	75.8
Ancienne branche défluente en rive gauche	2.0	0.8	13.5	2.1
Pont RN198 – Stollo	22.4	10.8	111.0	79.4

ANNEXE 2

Schémas de principe du bassin de rétention et des ouvrages de régulation annexes





Regard de contrôle
avec trappe de visite

Grille inox

H utile rétention

0.9 m

0.4 m

NNE = 2.1 m

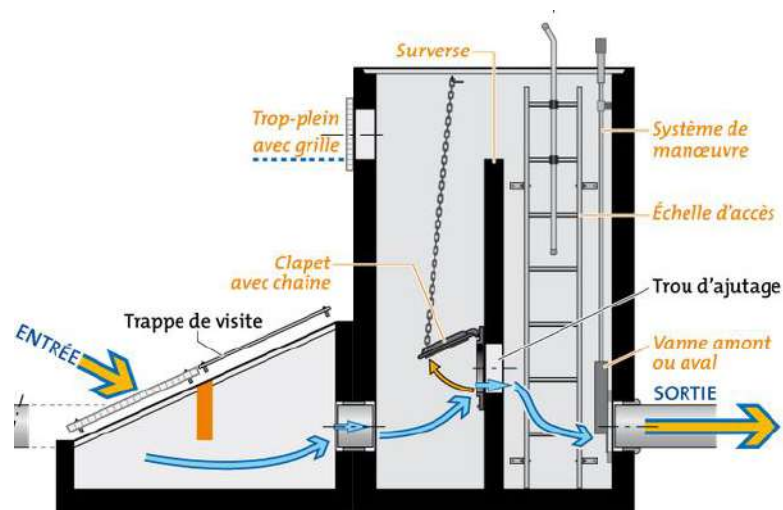
Bassin de rétention

V.M.

Grille inox

Cloison siphonoïde

Pente en fond de bassin de 0.5 %



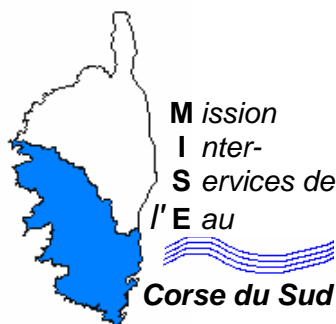
ANNEXE 3

Notes de calculs

ANNEXE 4

MISE : Rejets d'eaux pluviales issues de lotissement collectifs

RCo01091/CCoZ0202103
VRE – PLF
Juin 2021



REJETS D'EAUX PLUVIALES ISSUES DE LOTISSEMENTS OU COLLECTIFS

PRINCIPES TECHNIQUES



La conception des projets d'aménagement doit nécessairement prendre en compte les principes techniques décrits ci-dessous, destinés à compenser les impacts du projet sur le milieu aquatique.

I. COMPENSATION A L'IMPERMEABILISATION - ECRETEMENT DES DEBITS

Le projet aura deux impacts distincts :

- l'imperméabilisation des sols (constructions, équipements internes aux lots, voiries, trottoirs, parkings...) conduira à une **augmentation du volume ruisselé** lors d'épisodes pluvieux,
- la collecte des eaux pluviales (fossés, canalisations) conduira à une **concentration des débits ruisselés en un ou plusieurs points de rejet**.

Il s'agit donc de compenser ces deux impacts, **par la création de dispositifs de rétention des eaux pluviales**, dont les principaux paramètres de dimensionnement sont:

- le débit de fuite (débit rejeté au milieu naturel, hors surverse),
- le volume de rétention,
- la surverse.

• Le débit de fuite :

Il sera calculé de façon à être **inférieur ou égal au débit généré par le bassin versant collecté avant aménagement, pour une pluie de 4 heures de fréquence 2 ans**.

NB : l'ouvrage de rétention pourra utilement être équipé, en partie haute, d'un 2^{ème} orifice de fuite permettant d'évacuer un débit supérieur pour des épisodes de pluie plus intenses.

• Le volume de rétention :

Le dispositif de rétention doit permettre de stocker le volume supplémentaire (par rapport à la situation avant aménagement) généré par l'aménagement lors d'une **pluie de 4 heures de fréquence décennale**.

• La surverse de l'ouvrage de rétention :

Elle fonctionnera pour une pluie supérieure à la fréquence décennale. Elle sera calibrée pour permettre le **transit du débit généré par le plus fort événement pluvieux connu** (ou d'occurrence centennale s'il est supérieur).

• **Type de dispositif de rétention :** tout dispositif éprouvé et pérenne peut être envisagé (*voir fiche 4*), sous réserve qu'il réponde aux exigences de fonctionnement ci-dessus définies.

• **Localisation de la rétention:** en règle générale la compensation sera prévue de façon collective à l'aval hydraulique de l'opération.

• Si ces ouvrages présentent un danger pour les personnes, ils seront équipés de **dispositifs de sécurité** conformes à la réglementation en vigueur et aux prescriptions qui pourront être imposées au titre de l'article L 332-15 du Code de l'Urbanisme.

IMPORTANT : *des prescriptions techniques supplémentaires pourront être imposées par le service en charge de la police de l'eau, en particulier si l'aval hydraulique du projet est particulièrement sensible au risque inondation.*

II. PREVENTION DES RISQUES EN CAS D'EVENEMENT PLUVIEUX EXCEPTIONNEL

Les aménagements seront pensés de manière à prévoir le trajet des eaux de ruissellement et **préserver la sécurité des biens et des personnes en cas d'événement pluvieux exceptionnel** (événement historique connu ou d'occurrence centennale si supérieur) : orientation et cote des voies, transparence hydraulique des clôtures, dimensionnement des passages busés...

III. LIBRE ECOULEMENT DES CRUES

En bordure des cours d'eau, les règles de construction imposées par la réglementation de l'urbanisme seront respectées (recul des constructions, transparence hydraulique des clôtures, vides sanitaires, ...).

En l'absence de prescriptions spécifiques imposées par les documents d'urbanisme, **une bande minimale de 5 m non constructible sera instaurée en bordure des cours d'eau**, sur laquelle il ne sera fait ni remblai, ni clôture, ni construction en dur.

Afin de préserver le lit et les berges des cours d'eau, **les ripisylves (bandes de terrain arborées situées sur les berges) doivent être conservées.**

IV. CONSERVATION DU VOLUME INITIAL DU CHAMP D'EXPANSION DES CRUES

Lorsque la réalisation du projet induit le remblaiement de terrains situés en zone inondable, il sera réalisé, à titre de mesure compensatoire, des **dépressions compensant les volumes soustraits par remblaiement au champ d'expansion des crues** historiques connues (ou centennales si supérieures).

V. SECURITE PUBLIQUE

En cas de création d'un **bassin de rétention à ciel ouvert**, la question de la sécurité publique vis à vis des riverains devra être traitée avec attention. En fonction de la hauteur d'eau, de la vitesse de l'eau, du temps de remplissage etc... , **des mesures de sécurité pourront être prévues** telles que : clôture autour du bassin, panneaux d'information ou d'interdiction, dispositif d'alerte, etc.

VI. ASPECT QUALITATIF

Prévention des pollutions accidentelles :

Les ouvrages de rétention devront, dans la mesure du possible, être conçus de façon à permettre le **confinement d'une pollution accidentelle éventuelle** (ex : mise en place d'une vanne de sectionnement).

Prévention des pollutions chroniques :

Lorsque les eaux pluviales sont évacuées par infiltration, le traitement préalable des eaux avant leur rejet peut s'avérer nécessaire afin d'assurer la protection des eaux souterraines. Le traitement concernera les matières en suspension et les hydrocarbures.

Lorsque les eaux pluviales sont évacuées dans le milieu superficiel, leur traitement ne sera en général pas nécessaire. Sa mise en œuvre sera fonction des risques de pollution des eaux pluviales liés à l'occupation du sol dans la zone collectée (risque faible dans le cas d'un lotissement, fort pour une zone artisanale ou industrielle) et de la sensibilité des usages de l'eau à l'aval (ex : captage d'eau potable).

Un bassin à double usage (rétention et zone de loisir) ne sera envisageable que dans la mesure où le risque de pollution des eaux pluviales est faible. A défaut, un traitement amont devra être prévu.

ANNEXE 5

Caractéristiques du séparateur hydrocarbure de la gamme OCIDO

RCo01091/CCoZ0202103
VRE – PLF
Juin 2021

PSDC 80 B DN 400



> Définition

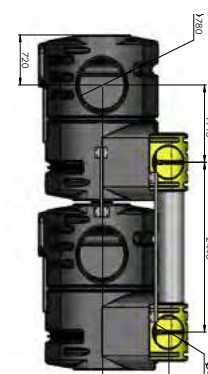
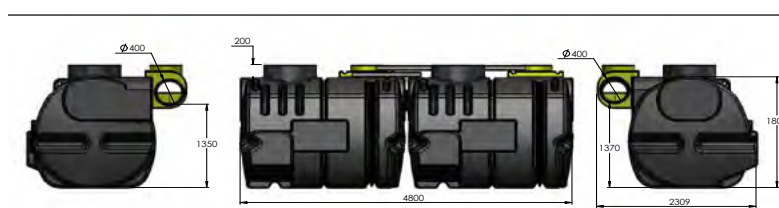
Appareil destiné à piéger les hydrocarbures émanant des voiries, parkings

> Séparateur Hydrocarbures PE avec by-pass breveté respectant les exigences de la norme CE,

> L'appareil est constitué d'une cuve en Polyéthylène rotomoulé

> Équipé d'un compartiment débourbeur, d'une cloison filtre brevetée, et d'un obturateur automatique breveté.

> Séparateur de Classe I rejet inférieur à 5 mg conforme à la norme EN 858-1



CARACTERISTIQUES	OCIDO *	Norme EN 858-1
Débit traité	80 L/s	80 L/s
Débit admissible	400 L/s	
DN (joints forsheda) Entrée /Sortie	400 mm	≥ 300 mm
Longueur	4800 mm	/
Largeur	2310 mm	/
Hauteur	2000 mm	/
Fil d'eau entrée	1370 mm	/
Fil d'eau sortie	1350 mm	/
Poids	700 kg	/
Volume du débourbeur (100 L par L/s nominal)	9800 L	≥ 8000 L
Rétention en hydrocarbures (10 L par L/s nominal)	1000 L	≥ 800 L
Volume utile total	12500 L	/
Filtre coalesceur	Filtre textile	80 m ²
Amorces de réhausse	Diam ext 750x H200	
Amorces de réhausse by-pass	Diam ext 450x H150	/

> Entretien

L'appareil doit être vidangé au minimum une fois par an s'il n'y a pas de pollution accidentelle.

Il sera remis en eau après l'opération. Plus généralement l'utilisateur doit contracter un protocole avec une société agréée et définir dans ce dernier la périodicité de ces opérations.

Voir la fiche conseil d'entretien p 34 dans le catalogue

> Options

Alarme de saturation du compartiment hydrocarbures

Alarme de détection de voile de boues

Sangles d'ancrage

* taux de retrait du PE + ou - 2%

CONSEILS DE POSE

Conseils de pose disponible en vidéo sur notre site Internet

Ces conseils de pose sont applicables de manière générale à tous nos séparateurs (hydrocarbures et graisses). D'une manière générale, il convient de se référer au fascicule 70. Vous trouverez le lien sur notre site internet.

L'installation du séparateur se fait hors gel, sur une couche de sable compacté d'épaisseur de 10 cm minimum, ou sur béton de propreté, parfaitement de niveau.

- 1) Positionner l'appareil à l'aide des anneaux d'ancrage dans la fosse.
- 2) - Remplir l'appareil d'eau claire **par la sortie**, (éviter de le remplir par le trou d'homme afin que les pièces internes ne subissent pas de pression contraire).
 - Effectuer le remblaiement **simultanément**. Le remblaiement se fait avec du sable compacté par couches successives de 30 cm, jusqu'au niveau des canalisations.
- 3) Raccorder ensuite l'appareil au réseau, avec des tuyaux au diamètre approprié.
- 4) S'il s'agit d'un séparateur hydrocarbures, s'assurer que le flotteur est bien remonté en surface.
- 5) Installer la ou les alarmes fournies, (pour le séparateur hydrocarbures, l'alarme de niveaux est obligatoire selon la norme CE sauf dérogation des autorités locales).
- 6) Remplir l'appareil jusqu'au débordement, celui-ci doit être ventilé en amont.
- 7) Réaliser la dalle de répartition.
- 8) Équiper le séparateur d'un ou plusieurs regard(s) de visite (la norme préconise que toutes les parties de l'appareil doivent être visitable, en particulier le by-pass. Néanmoins, nos séparateurs avec by-pass bénéficient du double accès dans le regard central, ce qui évite la pose de regard amont et aval.



Passage de véhicules.

En cas de passage de véhicules, réaliser une dalle de répartition en béton armé, prenant appui sur le terrain non remué des bords de fouille, tout autour de l'appareil.

Installer une rehausse en béton équipée d'un tampon de visite, reposant sur la dalle de répartition.



En terrain humide ou difficile.

La cuve doit être posée sur un radier béton où lui même recevra un lit de sable stabilisé bien tassé d'au moins 20 cm (terrain inondable, présence de nappes phréatiques, sols argileux...). Il est impératif de remplir et d'effectuer le remblaiement simultanément afin d'équilibrer les contraintes.



Présence de nappes phréatiques.

Réaliser une dalle de lestage armé de fer à béton (volume du séparateur + volume de la dalle, divisé par 2,2)

Arrimer l'appareil à l'aide de ceintures d'ancrages.

Remblayer l'appareil progressivement, remplir simultanément l'appareil d'eau claire, pour équilibrer les hauteurs de remblais et les niveaux d'eau.

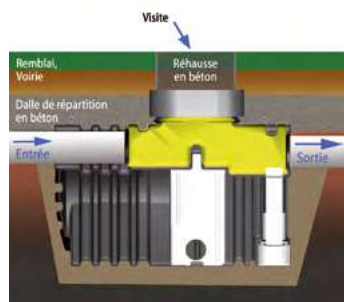
Poser une dalle de répartition reprenant les efforts sur les côtés non fouillés de l'excavation, les rehausses béton prendront appui sur la dalle de répartition.



Pompe de relevage.

Un séparateur ne doit jamais être alimenté par une pompe de relevage. Toujours prétraiter l'eau en amont du relevage.

Ces généralités sur l'entretien et les conseils de pose des séparateurs d'hydrocarbures sont données à titre indicatif et ne sauraient engager la responsabilité d'OCIDO. Pour l'entretien et la pose des séparateurs à hydrocarbures, il appartient à tous les acteurs concernés de se référer à la norme NF EN 858-2 dans son intégralité et à l'ensemble des textes réglementaires nationaux ou locaux existants ainsi qu'aux bonnes pratiques et aux règles de l'art de la profession.



ANNEXE 2

Formulaire d'évaluation simplifié des incidences NATURA 2000



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

**FORMULAIRE D'ÉVALUATION SIMPLIFIÉE
DES INCIDENCES NATURA2000**



Par qui ?

*Ce formulaire est à remplir par le **porteur du projet**, en fonction des informations dont il dispose (cf. p. 9 : « ou trouver l'info sur Natura 2000? »). Il est possible de mettre des points d'interrogation lorsque le renseignement demandé par le formulaire n'est pas connu.*

Ce formulaire fait office d'évaluation des incidences Natura 2000 lorsqu'il permet de conclure à l'absence d'incidence.

A quoi ça sert ?

Ce formulaire permet de répondre à la question préalable suivante : mon projet est-il susceptible d'avoir une incidence sur un site Natura 2000 ? Il peut notamment être utilisé par les porteurs de petits projets qui pressentent que leur projet n'aura pas d'incidence sur un site Natura 2000.

*Le formulaire permet, par une analyse succincte du projet et des enjeux, d'exclure toute incidence sur un site Natura 2000. **Attention** : si tel n'est pas le cas et qu'une incidence non négligeable est possible, une évaluation des incidences plus poussée doit être conduite.*

Pour qui ?

*Ce formulaire permet au **service administratif instruisant le projet** de fournir l'autorisation requise ou, dans le cas contraire, de demander de plus amples précisions sur certains points particuliers.*

Coordonnées du porteur de projet :

Nom (personne morale ou physique) : **SASU PETRONI PROMOTION**

Département : **Haute Corse**

Adresse : **Lieu-dit NIELUCCIO**

RN 198

20240 GHISONACCIA

Téléphone : **06 28 53 60 53**

Email : m.bertin@groupe-petroni.com

Nom du projet : Réalisation d'une zone d'activités



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

1 Description du projet, de la manifestation ou de l'intervention

Joindre si nécessaire une description détaillée du projet, manifestation ou intervention sur papier libre en complément à ce formulaire.

a. Nature du projet, de la manifestation ou de l'intervention

Préciser le type d'aménagement envisagé (exemple : canalisation d'eau, création d'un pont, mise en place de grillages, curage d'un fossé, drainage, création de digue, abattage d'arbres, création d'un sentier, manifestation sportive, etc.).

Le projet se situe sur la commune de Ghisonaccia au niveau des parcelles n°157, 2 327, 2 328, 2 331, et 2 333 de la Section C, d'une surface totale de **108 260 m²**. Néanmoins, une partie des parcelles du projet est réservée pour la déviation routière de la commune de Ghisonaccia, et une autre partie des parcelles est dédiée à l'activité commerciale de la HOLDING PETRONI GESTION. L'emprise du projet est **74 683 m²**.

Le groupe PETRONI est propriétaires de l'ensemble des parcelles du projet, y compris de la parcelle C -2 334, sur laquelle il sera préconisé de mettre en place l'ouvrage de rétention.

On y accède au projet directement depuis la Route territoriale 10. Le projet prévoit la création d'une voie de desserte qui reliera l'actuelle route territoriale à la déviation de Ghisonaccia.

Le linéaire de cette voie de desserte à créer est de 400 m. La superficie totale de cette voie de desserte sera de **0.41 ha**.

Le projet consiste en la création d'une zone d'activité de **30 lots**, dont les surfaces seront comprises entre 1 200 m² et 9 990 m².

La voirie interne de la Z.A. mesurera environ **1 km**. La largeur de voirie sera de 6 m. la voirie sera bordée d'un côté d'un trottoir de 1.5 m de large et de l'autre, d'aires de stationnement de 2.5 m de large. La superficie totale de la voirie interne, y compris trottoir et aire de stationnement sera de **2.64 ha**.

La superficie totale des voiries du projet est de **3.05 ha**.

b. Localisation et cartographie

Joindre dans tous les cas une carte de localisation précise du projet, de la manifestation ou de l'intervention (emprises temporaires, chantier, accès et définitives) sur une photocopie de carte IGN au 1/25 000e et un plan descriptif du projet (plan de masse, plan cadastral, etc.).

Le projet est situé :

Nom de la commune : **20240 GHISONACCIA**

N° Département : **2B**

Lieu-dit : **Lieu-dit Nieluccio**

La **figure 1** permet de localiser le projet.

PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

En site(s) Natura 2000 ☐

...

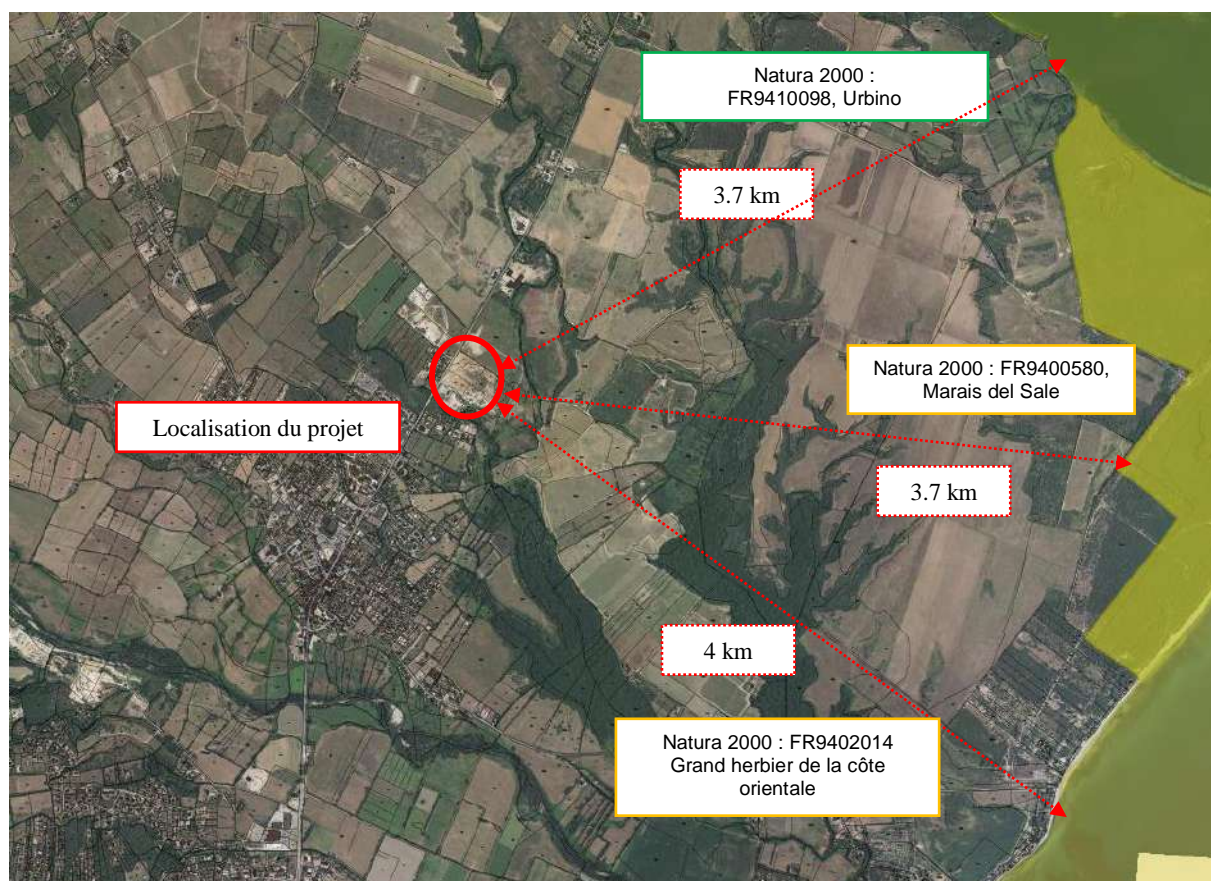
Hors site(s) Natura 2000 ☐ A quelle distance ?

Directive habitats

- Le site FR9400580 – Marais del Sale, zones humides périphériques et forêt littorale de Pinia, ZSC depuis le 17/03/2008, situé à 3.7 km de la zone de projet ;
- Le site FR9402014 - Grand herbier de la côte orientale, ZSC depuis le 31/12/2015, situé à 4 km de la zone de projet.

Directive oiseaux

- Le site FR9410098 – Urbino, ZPS depuis le 31/12/1993, situé à 3.7 km de la zone de projet.



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE



Localisation des zones environnementales remarquables à proximité du site

c. Etendue du projet, de la manifestation ou de l'intervention

Emprises au sol temporaire et permanente de l'implantation ou de la manifestation (si connue) : La surface totale imperméabilisée après travaux augmentera d'environ **5.45 ha**. L'emprise du projet est de **7.47 ha**.

ou classe de surface approximative (cocher la case correspondante) :

☐ < 100 m²

☐ 1 000 à 10 000 m² (1 ha)

☐ 100 à 1 000 m²

☒ > 10 000 m² (> 1 ha)

- Longueur (si linéaire impacté) : ...

- Emprises en phase chantier :

- Aménagement(s) connexe(s) :

Préciser si le projet, la manifestation ou l'intervention générera des aménagements connexes (exemple : voiries et réseaux divers, parking, zone de stockage, etc.). Si oui, décrire succinctement ces aménagements.



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

Pour les manifestations, interventions : infrastructures permanentes ou temporaires nécessaires, logistique, nombre de personnes attendues.

d. Durée prévisible et période envisagée des travaux, de la manifestation ou de l'intervention :

- Projet, manifestation :

☒ diurne

☐ nocturne

- Durée précise si connue : (jours, mois)

Ou durée approximative en cochant la case correspondante :

☐ < 1 mois

☒ 1 an à 5 ans

☐ 1 mois à 1 an

☐ > 5 ans

- Période précise si connue :(de tel mois à tel mois)

Ou période approximative en cochant la(les) case(s) correspondante :

☐ Printemps

☐ Automne

☐ Été

☐ Hiver

- Fréquence :

☐ chaque année

☐ chaque mois

☐ autre (préciser) :

e. Entretien / fonctionnement / rejet

Préciser si le projet ou la manifestation générera des interventions ou rejets sur le milieu durant sa phase d'exploitation (exemple : traitement chimique, débroussaillage mécanique, curage, rejet d'eau pluviale, pistes, zones de chantier, raccordement réseaux...). Si oui, les décrire succinctement (fréquence, ampleur, etc.).

Le bassin de rétention et le réseau de collecte des eaux pluviales devront faire l'objet d'une surveillance et d'un entretien régulier, notamment après chaque épisode pluvieux important, afin de prévenir tout risque de colmatage et de dysfonctionnement.

L'entretien des réseaux de collecte et du bassin de rétention consistera à minima à un curage bisannuel.

Le dépositaire du présent dossier s'engage à mettre en œuvre les moyens humains et matériels nécessaires à l'entretien régulier des installations d'assainissement pluvial.

L'absence d'entretien pourrait entraîner un mauvais fonctionnement du réseau pluvial, avec toutes les conséquences que cela entraîne.



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

f. Budget

Préciser le coût prévisionnel global du projet.

Coût global du projet :
ou coût approximatif (cocher la case correspondante) :

☐ < 5 000 €

☐ de 20 000 € à 100 000 €

☐ de 5 000 à 20 000 €

☒ > à 100 000 €

2 Définition de la zone d'influence (concernée par le projet)

La zone d'influence est fonction de la nature du projet et des milieux naturels environnants. Les incidences d'un projet sur son environnement peuvent être plus ou moins étendues (poussières, bruit, rejets dans le milieu aquatique...).

La zone d'influence est plus grande que la zone d'implantation. Pour aider à définir cette zone, il convient de se poser les questions suivantes :

Cocher les cases concernées et délimiter cette zone d'influence sur la carte au 1/25 000ème ou au 1/50 000ème.

☐ Rejets dans le milieu aquatique

☐ Pistes de chantier, circulation

☐ Rupture de corridors écologiques (rupture de continuité écologique pour les espèces)

☒ Poussières, vibrations (**En phase travaux**)

☐ Pollutions possibles

☐ Perturbation d'une espèce en dehors de la zone d'implantation

☒ Bruits (**En phase travaux**)

☐ Autres incidences

3 Etat des lieux de la zone d'influence

Cet état des lieux écologique de la zone d'influence (zone pouvant être impactée par le projet) permettra de déterminer les incidences que peut avoir le projet ou manifestation sur cette zone.

PROTECTIONS :

Le site du projet et le bassin versant intercepté sont situés en dehors de toutes zones de protections environnementales suivantes :

☐ Réserve Naturelle Nationale

☐ Réserve Naturelle Régionale

☐ Parc National

☐ Arrêté de protection de biotope

☐ Site classé



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

- ☐ Site inscrit
- ☐ PIG (projet d'intérêt général) de protection
- ☐ Parc Naturel Régional
- ☐ ZNIEFF (zone naturelle d'intérêt écologique, faunistique et floristique)
- ☐ Réserve de biosphère
- ☐ Site RAMSAR

USAGES :

Cocher les cases correspondantes pour indiquer succinctement quels sont les usages actuels et historiques de la zone d'influence.

- ☒ Aucun
- ☐ Pâturage / fauche
- ☐ Chasse
- ☐ Pêche
- ☐ Sport & Loisirs (VTT, 4x4, quads, escalade, vol libre...)
- ☐ Agriculture
- ☐ Sylviculture
- ☐ Décharge sauvage
- ☐ Perturbations diverses (inondation, incendie...)
- ☐ Cabanisation
- ☐ Construite, non naturelle :
- ☐ Autre (préciser l'usage) :

Commentaires : Le projet n'est pas situé en zone urbaine.

MILIEUX NATURELS ET ESPECES :

Renseigner les tableaux ci-dessous, en fonction de vos connaissances, et joindre une cartographie de localisation approximative des milieux et espèces.

Afin de faciliter l'instruction du dossier, il est fortement recommandé de fournir quelques photos du site (sous format numérique de préférence). Préciser ici la légende de ces photos et reporter leur numéro sur la carte de localisation.

TABLEAU MILIEUX NATURELS :



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

TYPE D'HABITAT NATUREL		Cocher si présent	Commentaires
Milieux ouverts ou semi-ouverts		X	La quasi-totalité des surfaces du projet sont couvertes par des sols avec la terre à nue. Les sols sont composés d'arène granitique avec présence d'argiles
Milieux forestiers			
Milieux rocheux	falaise affleurement rocheux éboulis blocs autre :		
Zones humides	fossé cours d'eau étang tourbière gravière prairie humide autre :		
Milieux littoraux et marins	Falaises et récifs Grottes Herbiers Plages et bancs de sables Lagunes autre :		
Autre type de milieu		



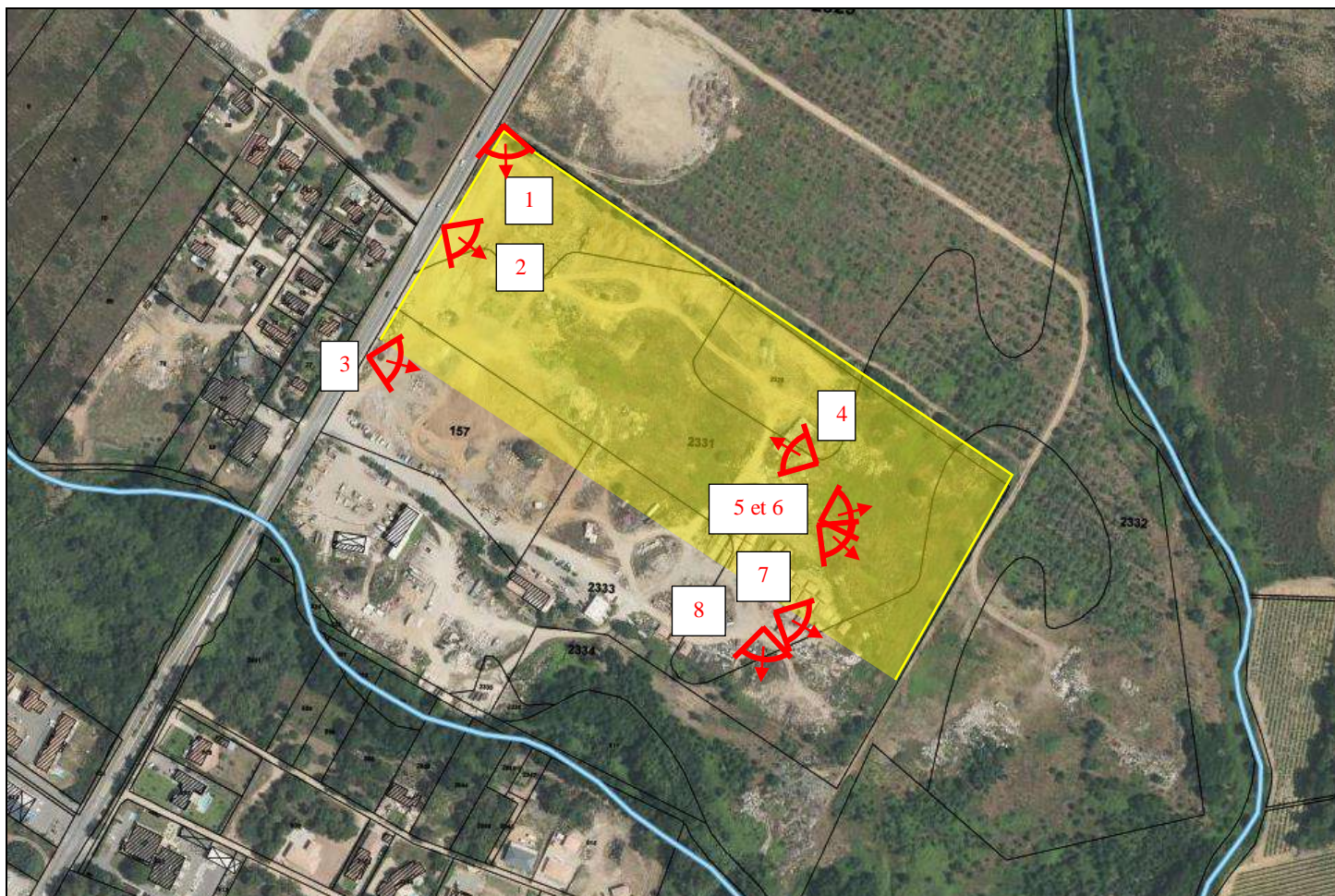
PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

TABLEAU ESPECES FAUNE, FLORE :

Remplissez en fonction de vos connaissances :

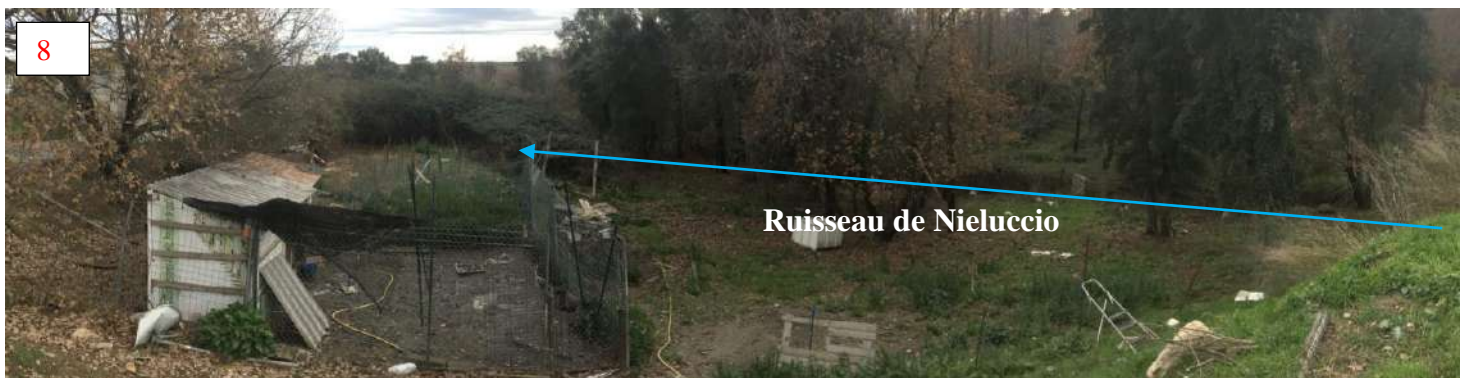
GROUPES D'ESPECES	Nom de l'espèce	Cocher si présente ou potentielle	Autres informations (statut de l'espèce, nombre d'individus, type d'utilisation de la zone d'étude par l'espèce...)
Amphibiens, reptiles			
Crustacés			
Insectes			
Mammifères marins			
Mammifères terrestres			
Oiseaux			
Plantes			
Poissons			

PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE





4 Incidences du projet

Décrivez sommairement les incidences potentielles du projet dans la mesure de vos connaissances.

- Destruction ou détérioration d'habitat (= milieu naturel) ou habitat d'espèce (type d'habitat et surface) :

Le projet contribue à l'artificialisation des milieux naturels (construction de 30 lots destinés à la création d'une zone d'activités + voiries de dessertes interne et aires de stationnement).

Le ruissellement des eaux pluviales sur le projet n'engendrera aucun impact, tant d'un point de vue qualitatif, que quantitatif grâce aux mesures compensatoires qui seront mises en œuvre.



PRÉFECTURE DE LA RÉGION CORSE

- Destruction ou perturbation d'espèces (lesquelles et nombre d'individus) :

Sans Objet

- Perturbations possibles des espèces dans leurs fonctions vitales (reproduction, repos, alimentation...) :

Sans Objet

5 Conclusion

Il est de la responsabilité du porteur de projet de conclure sur l'absence ou non d'incidences de son projet.

A titre d'information, le projet est susceptible d'avoir une incidence lorsque :

- Une surface relativement importante ou un milieu d'intérêt communautaire ou un habitat d'espèce est détruit ou dégradé à l'échelle du site Natura 2000
- Une espèce d'intérêt communautaire est détruite ou perturbée dans la réalisation de son cycle vital

Le projet est-il susceptible d'avoir une incidence ?

☒ **NON** : ce formulaire, accompagné de ses pièces, est joint à la demande d'autorisation ou à la déclaration, et remis au service instructeur.

☐ **OUI** : l'évaluation d'incidences doit se poursuivre. Un dossier plus poussé doit être réalisé. Ce dossier sera joint à la demande d'autorisation ou à la déclaration, et remis au service instructeur.

A (lieu) :	Signature :
Le (date) :	