SUEZ

ISDND de Dannes (62)

Etude du dimensionnement actuel des bassins de rétention des eaux pluviales

Rapport

Réf : N50.P0018 / NO1400080

ECOU - BDU / JMLC / AC

31/03/2025



GINGER BURGEAP Région Nord-Ouest (Arras)
5, chemin des Filatiers •62223 Sainte-Catherine
Tél : 03.21.24.38.00 • burgeap.arras@groupeginger.com

SUEZ

ISDND de Dannes (62)

Etude du dimensionnement actuel des bassins de rétention des eaux pluviales

Ce rapport a été rédigé avec la collaboration de :

Objet de l'indice	Date	Indice	Rédaction Nom / signature	Vérification Nom / signature	Validation Nom / signature
Rapport	14/02/2025	01	E. COULIOU 	J.M. LE COËNT 	A. CHEREL
Description de la gestion actuelle des eaux pluviales	31/03/2025	02	E. COULIOU 	J.M. LE COËNT 	A. CHEREL 

Numéro de projet / de rapport :	Réf : N50.P0018 / NO1400080
Num. du site d'intervention (GMP) :	A59398
Domaine technique :	14_5

SOMMAIRE

1. Contexte de l'étude 5
1.1 Objet de l'étude 5
1.2 Localisation du site d'étude 6
2. Contexte environnemental 7
2.1 Contexte hydrologique 7
2.2 Contexte géologique 8
2.3 Contexte hydrogéologique 9
2.4 Aléas naturels 10
3. Dimension des bassins actuels de gestion des eaux pluviales 11
3.1 Description des systèmes de gestion actuelle des eaux pluviales 11
3.1.1 Bassins de rétention et d'infiltration des eaux pluviales 11
3.1.2 Réseaux de collecte des eaux pluviales 11
3.2 Dimensionnement actuel des bassins de rétention des eaux pluviales 15
3.2.1 Méthode de calcul du volume de stockage par la méthode rationnelle 15
3.2.2 Hypothèses de calculs 15
3.2.3 Détermination des volumes utiles actuels 18
4. Synthèse 19

ANNEXES

Annexe 1. Plan du site

TABLEAUX

Tableau 1 : Synthèse des objectifs d'état de la masse d'eau superficielle la Liane 8
Tableau 2 : Aléas naturels et technologiques identifiés sur le site d'étude 10
Tableau 3 : Coefficients de Montana (intensité en mm/min et temps en minutes) à la station Météo France du Touquet (62) pour la période d'observation 1982-2021 15
Tableau 4 : Hauteur d'eau pour une pluie de 24 h 16
Tableau 5 : Coefficients de ruissellement 16
Tableau 6 : Surfaces collectées par les surfaces du site 16
Tableau 7 : Volumes collectés par les bassins de rétention des eaux pluviales 18

FIGURES

Figure 1 : Localisation de l'emprise ICPE 5
Figure 2 : Localisation de l'ICPE 6
Figure 3 : Réseau hydrographique à proximité du site 7
Figure 4 : Notion de bon état des eaux de surface 8
Figure 5 : Extrait de la carte géologique n°10 de Boulogne sur Mer 9
Figure 6 : Evolution piézométrique – Niveaux statiques – ISDND Dannes – Période 2011 – 2023 10
Figure 7 : Extrait du plan de localisation des bassins existants 12
Figure 8 : Découpage du site en bassins versants 13
Figure 9 : Plan de localisation des bassins de rétention et d'infiltration existants et photographies du 6/11/2024 14
Figure 10 : Plan pour la localisation des bassins versants 17

1. Contexte de l'étude

1.1 Objet de l'étude

L'Installation de Stockage de Déchets Non Dangereux (ISDND) exploitée par la société SUEZ RV Nord Est est implantée sur la commune de Dannes au lieu-dit « Le Railloux », dans le département du Pas-de-Calais (62).

Le site est soumis à autorisation au titre des Installations Classées pour la Protection de l'Environnement (ICPE). Il est régi par l'arrêté préfectoral d'autorisation n°2009-31 du 23 janvier 2009 modifié.

L'objectif du présent rapport est de vérifier la capacité actuelle des systèmes de gestion des eaux pluviales.

La **Figure 1** présente l'ensemble de l'emprise du site ICPE.

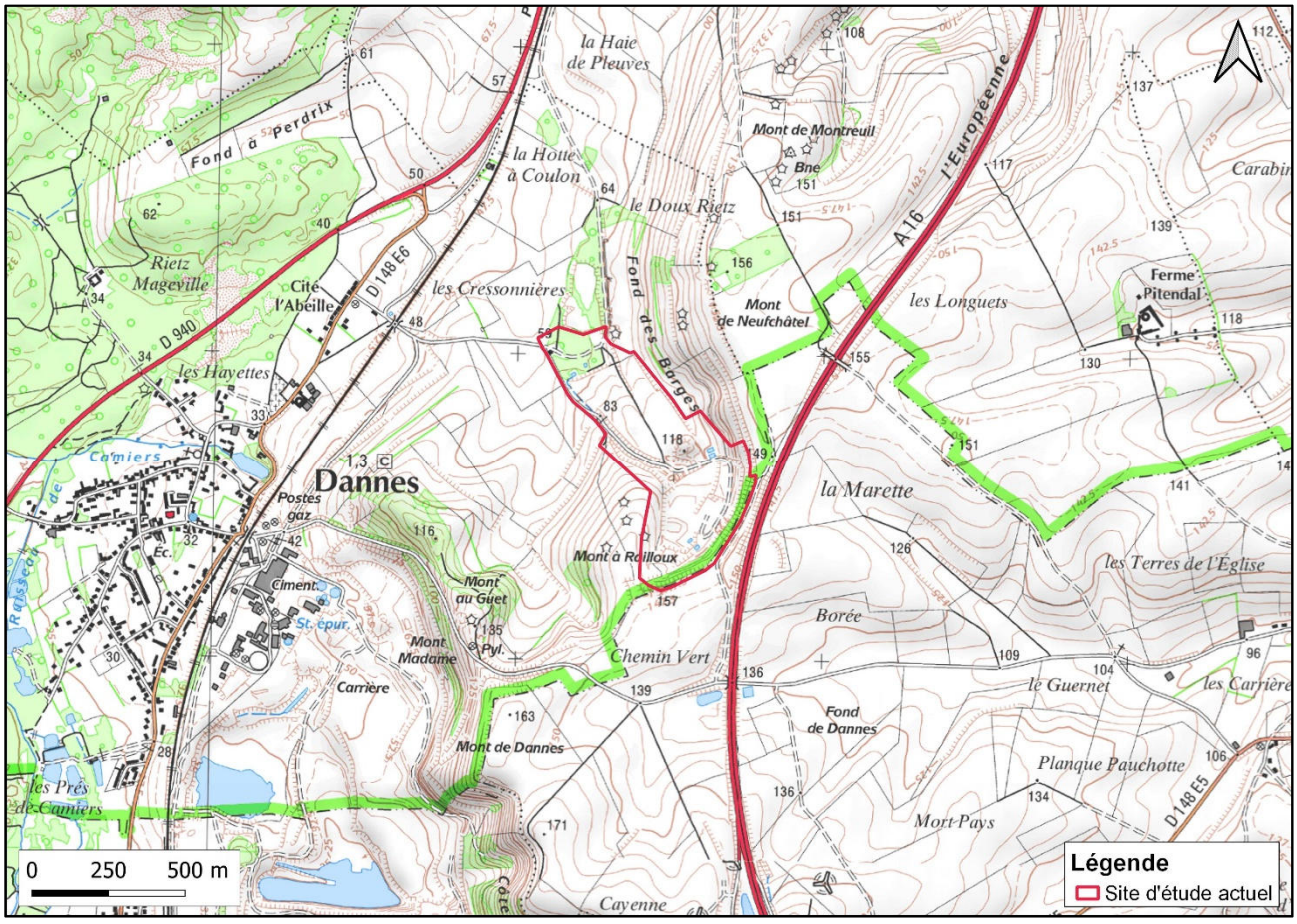


Figure 1 : Localisation de l'emprise ICPE

(Source : Scan 25 de l'IGN avec annotations GINGER BURGEAP)

1.2 Localisation du site d'étude

Le site d'étude est implanté au Nord de la commune de Dannes d'une superficie totale d'environ 28 ha (**Figure 2**).

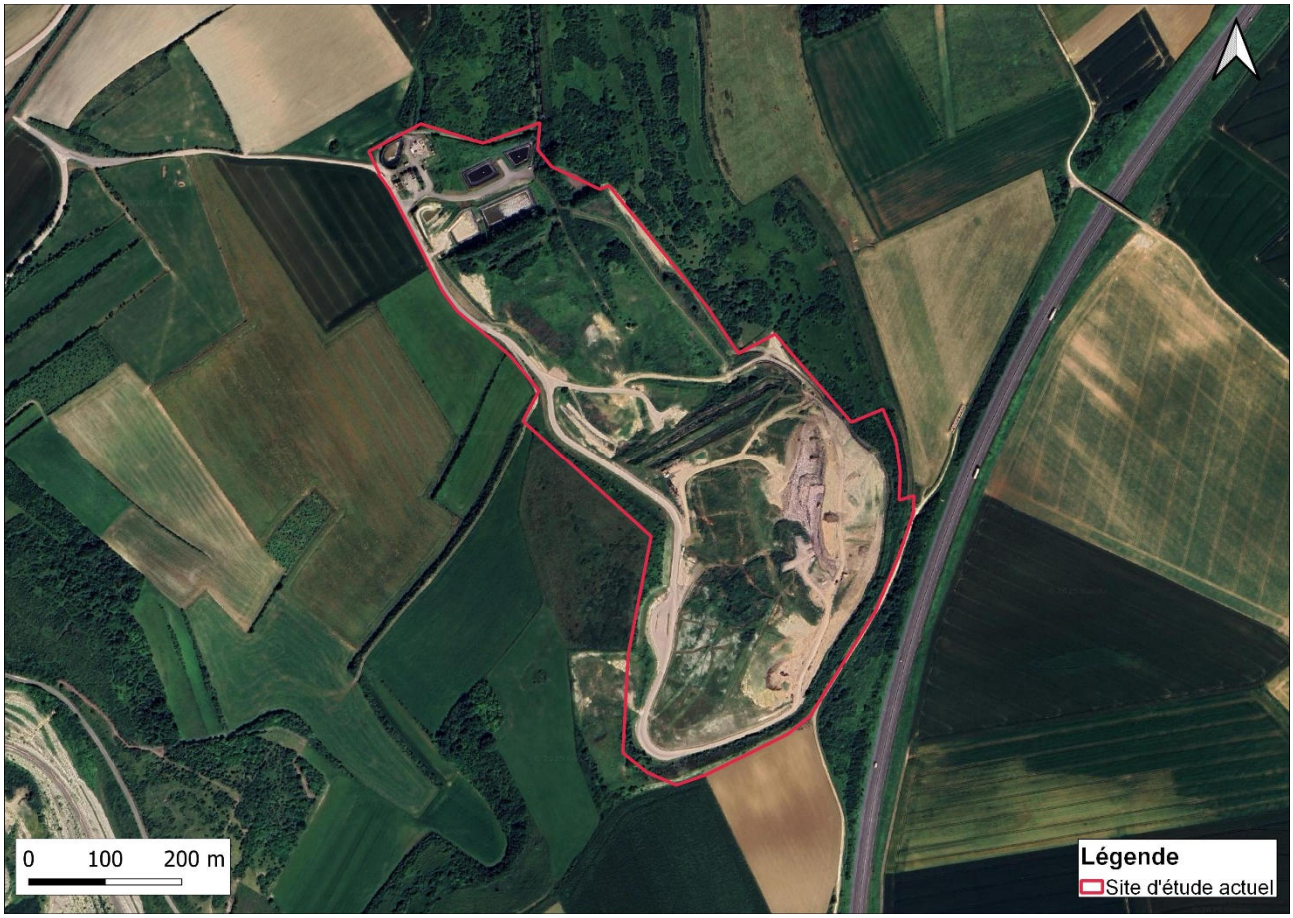


Figure 2 : Localisation de l'ICPE

(Source : BD Ortho de l'IGN avec annotations GINGER BURGEAP)

2. Contexte environnemental

2.1 Contexte hydrologique

Le secteur de Dannes se place en bordure littorale et présente toute une série de petits fleuves côtiers s'écoulant d'Est en Ouest depuis le haut du plateau crayeux.

Des ruisseaux issus de petits étangs (ruisseaux de Creuvé, de Dannes, de Camiers) sont présents à plus de 1,2 km à l'Ouest de l'ISDND de Dannes et se rejettent ainsi dans la Manche, après un parcours d'environ 2 km dans des zones marécageuses.

Ces ruisseaux ne sont pas en relation hydraulique directe avec le site étudié.

Le site est localisé dans le Fond des Barges, ancienne vallée sèche dans laquelle il n'existe pas de cours d'eau permanent ou temporaire.

Les cours d'eau les plus importants s'écoulant sur cette partie du Boulonnais sont la Canche et la Liane, respectivement localisés au Sud et au Nord du site, à plus de 15 km de celui-ci.

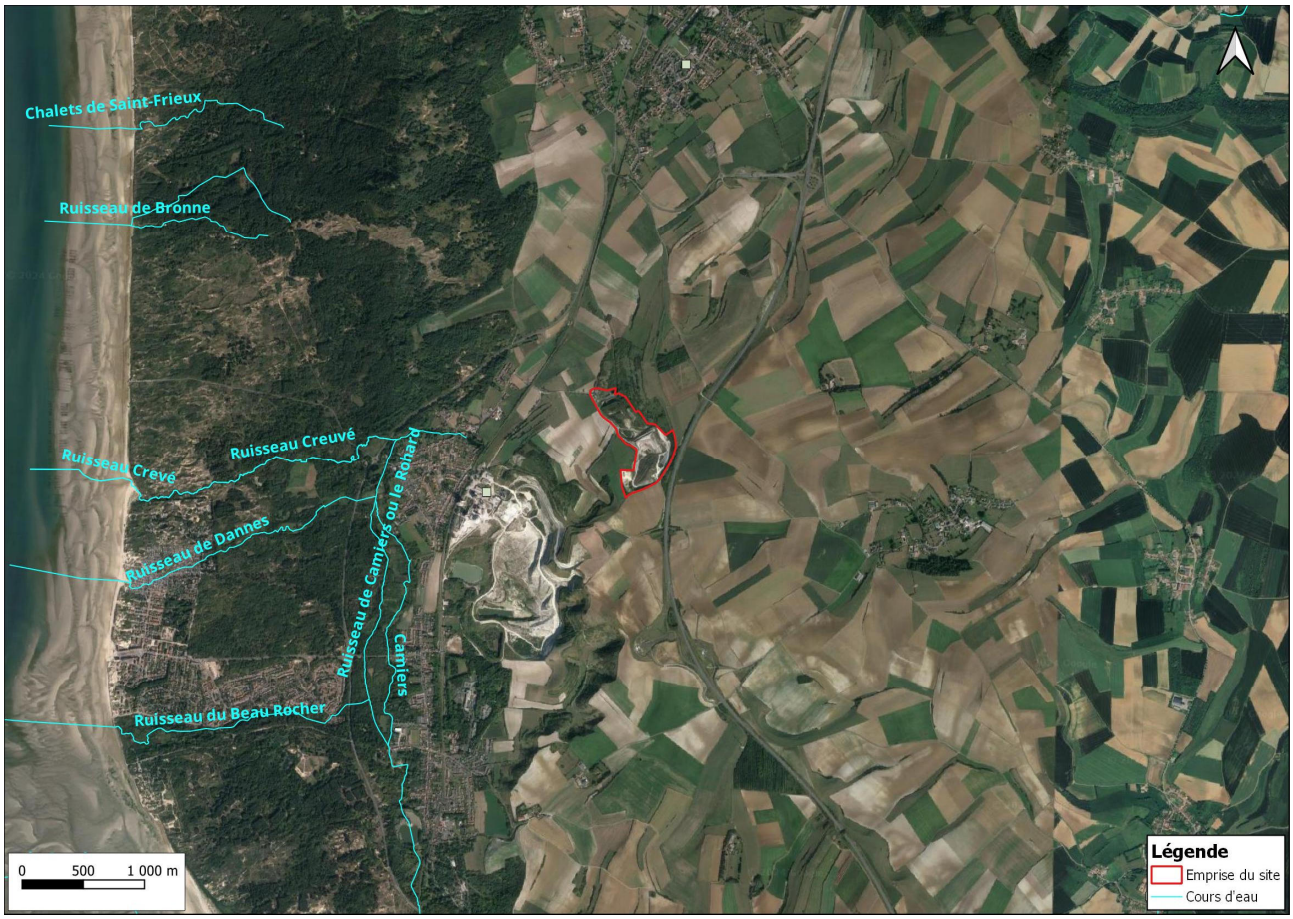


Figure 3 : Réseau hydrographique à proximité du site

(Source : Sandre et BD Ortho de l'IGN avec annotations GINGER BURGEAP)

Données qualitatives du SDAGE Artois-Picardie 2022-2027

Le bon état des eaux de surface est atteint lorsque l'état écologique et l'état chimique sont simultanément bons ou très bons (**Figure 4**).

- l'état écologique est l'expression de la qualité de la structure et du fonctionnement des écosystèmes aquatiques associés aux eaux de surface ;
- l'état chimique : un bon état reflète le respect des concentrations de substances prioritaires fixées par des normes de qualité environnementale (NQE).

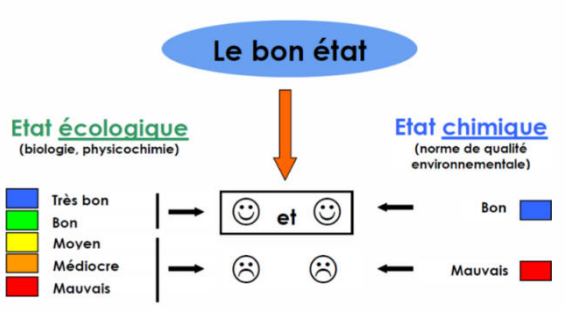


Figure 4 : Notion de bon état des eaux de surface

L'arrêté du 27 juillet 2015 modifiant l'arrêté du 25 janvier 2010 établit les méthodes et critères d'évaluation de l'état écologique, de l'état chimique et du potentiel écologique des eaux de surface, en application des articles R212-10, R212-11 et R212-18 du Code de l'environnement.

Le projet est concerné par la masse d'eau superficielle de la Liane. Le **Tableau 1** présente les objectifs d'état de la masse d'eau d'après le SDAGE Artois-Picardie.

Tableau 1 : Synthèse des objectifs d'état de la masse d'eau superficielle la Liane

(Source : SDAGE Artois-Picardie 2022-2027)

Nom de la masse d'eau	Code de la masse d'eau	Objectif état écologique		Objectif état chimique		Objectif état chimique (hors ubiquistes et Fluoranthène)	
		Objectif	Délai	Objectif	Délai	Objectif	Délai
La Liane	FRAR30	Bon état	2027	Bon état	2039	Bon état	Depuis 2015

2.2 Contexte géologique

D'après la carte géologique n°10 de la feuille de Boulogne sur Mer du Bureau de Recherches Géologiques et Minières (BRGM) au 1/50 000ème, sa notice et la coupe géologique des sondages référencés, le site d'étude repose sur des limons sous une couche de terre végétale (**Figure 5**).

La succession lithologique attendue dans le secteur d'étude de la plus récente à la plus ancienne est :

- Quaternaire : limons et limons à silex avec remaniement ou non d'alluvions anciennes constituées par des sables argileux roux en lambeaux et lentilles résiduelles localement épais (12 mètres à Neufchâtel-Hardelot, riches en fragments de craie à proximité de Dannes et en silex plus au Nord) ;
- Sénonien et Turonien supérieur (c3-c4) : craie blanche à silex plus ou moins recouverte par des limons à silex et des limons des plateaux ou lœss quaternaires ;

- Turonien moyen (c3b) : craie plus ou moins marneuse blanc-crème, 40 m et Turonien inférieur (c3a) : marnes plus ou moins argileuses (dièves) blanc verdâtre à bleuâtre ; ces assises forment l'essentiel des pentes de la falaise crayeuse ;
- Cénomanien (c2) : craie marneuse fracturée blanche à grise sur 65 m d'épaisseur où l'on distingue un sommet représenté par de la craie pure souvent finement rythmée (40 m) et une base constituée d'une alternance métrique de craie et de craie marneuse (25 m). Cette craie forme le plancher du « Fond des Barges ».

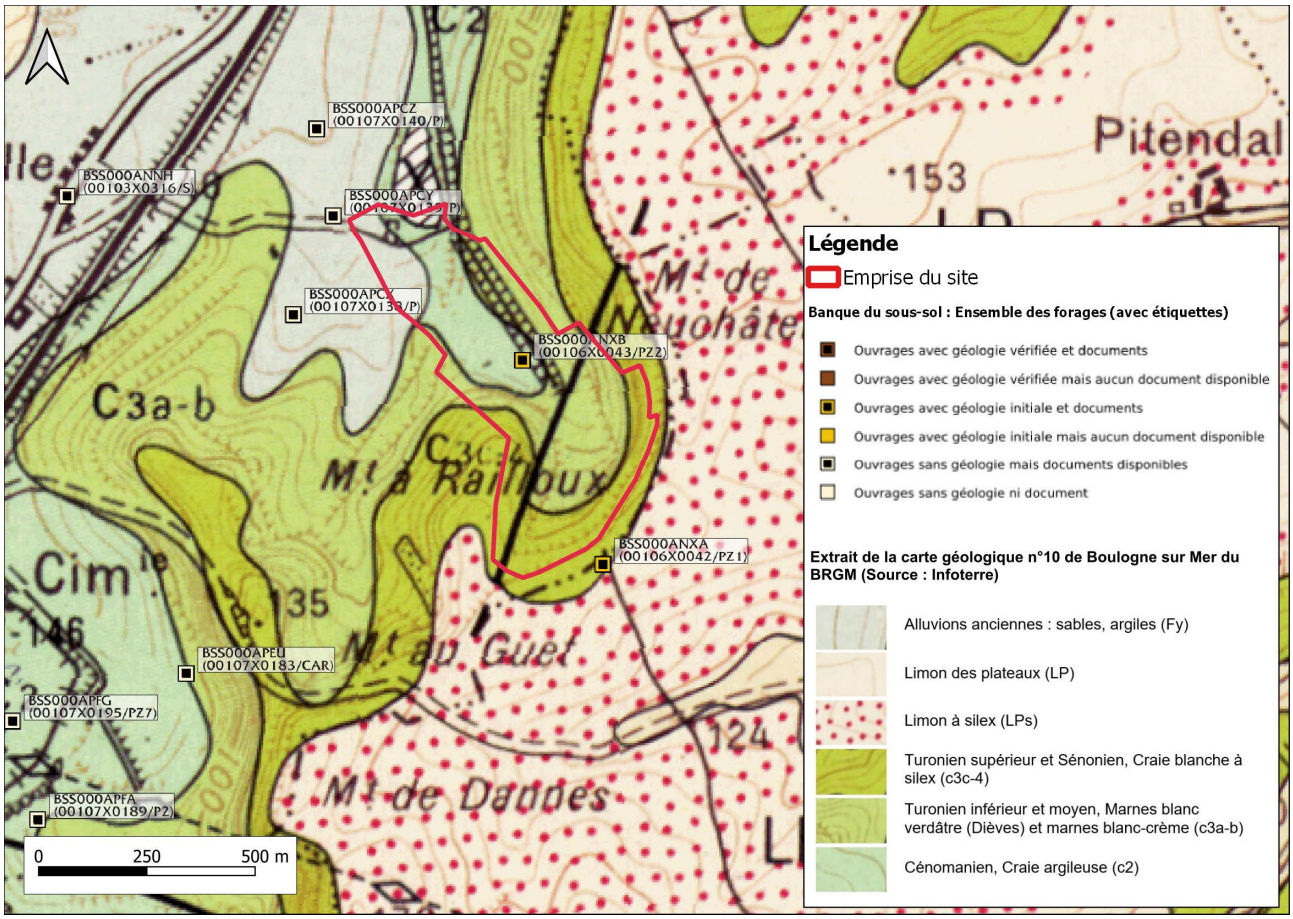


Figure 5 : Extrait de la carte géologique n°10 de Boulogne sur Mer

(Source : Infoterre – BRGM avec annotations GINGER BURGEAP)

2.3 Contexte hydrogéologique

Le site d'étude est concerné par la masse d'eau souterraine de la Craie de la vallée de la Canche (FRAG005).

D'après le référentiel hydrogéologique français de la Base de Donnée des Limites des Systèmes Aquifères (BDLISA), l'entité hydrogéologique présente au droit du site d'étude est « *Craie et craie marneuse, sableuse et glauconieuse du Cénomanien sur sables grossiers glauconieux (Tourtia) en Artois et Hainaut (bassin Artois-Picardie*» (123AK03) et « *Marnes bleues (dièves bleues) du Turonien moyen et marnes vertes (dièves vertes) du Turonien inférieur dans le bassin Artois-Picardie et le Nord du bassin Seine-Normandie* » (121BA01).

La nappe de la Craie constitue le premier aquifère rencontré au droit du site étudié. Elle constitue également une réserve exploitée à l'échelle régionale pour l'Alimentation en Eau Potable (AEP).

Au niveau du site, les eaux pluviales s'infiltrent dans les remblais puis dans la craie par le réseau de fissures dans la craie noduleuse du Turonien, contournent le réseau imperméable des galeries allemandes et rejoignent la nappe de la Craie à une trentaine de mètres de profondeur sous le fond de l'ancienne décharge réaménagée.

Le site dispose d'un réseau de piézomètres, la masse d'eau est mesurée à environ 30 mètres de profondeur sur le site avec une variation saisonnière entre les hautes et les basses eaux.

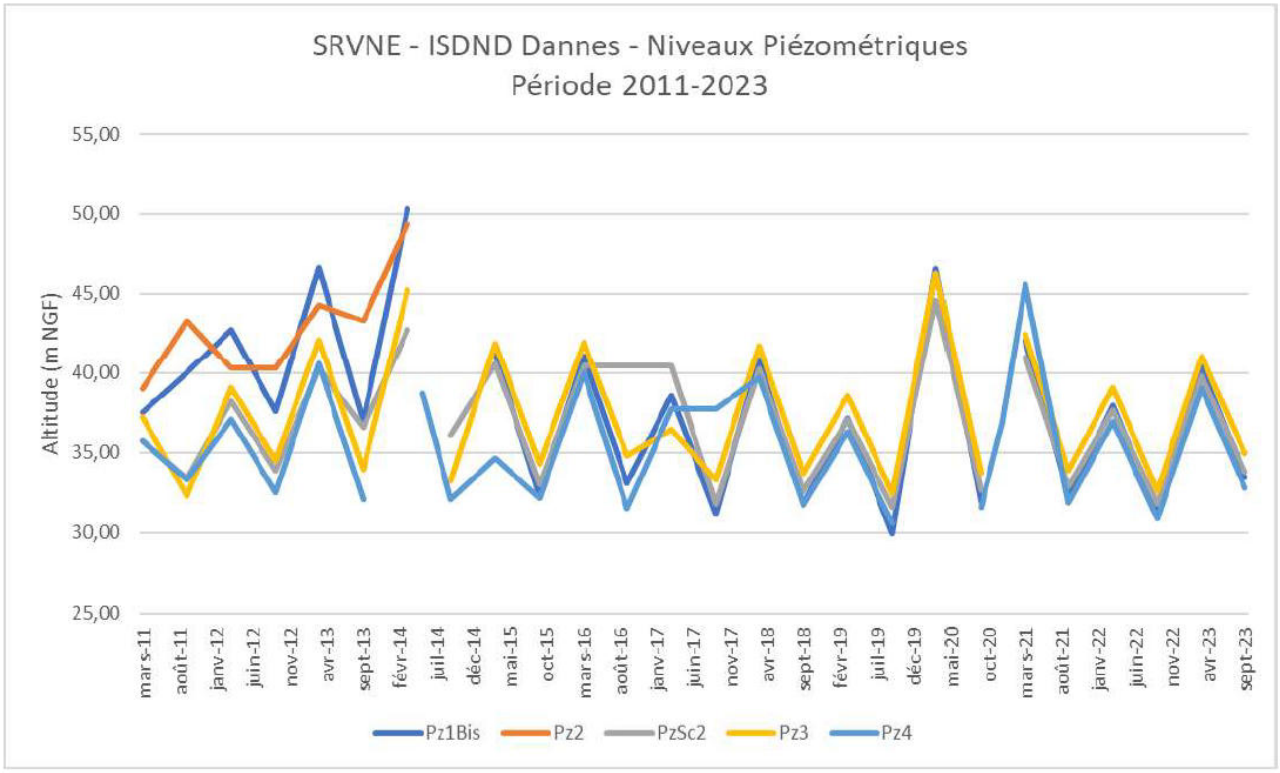


Figure 6 : Evolution piézométrique – Niveaux statiques – ISDND Dannes – Période 2011 – 2023

(Source : SRVNE)

2.4 Aléas naturels

Le **tableau 2** présente l'ensemble des aléas potentiellement présents sur site. Seuls ceux dont l'aléa est non nul sont indiqués.

Tableau 2 : Aléas naturels et technologiques identifiés sur le site d'étude

Risque	Type d'aléa	Etat	Commentaires	Source
Sismique	Séisme	Faible	Commune classée en zone de sismicité très faible	*Géorisque.gouv.fr*
Retrait-gonflement des sols argileux	Retrait-gonflement des argiles	Modéré	Le site est situé en aléa moyen	*Géorisque.gouv.fr*
Radon (gaz radioactif naturel)	Risque sanitaire	Faible	-	*Géorisque.gouv.fr*

3. Dimension des bassins actuels de gestion des eaux pluviales

3.1 Description des systèmes de gestion actuelle des eaux pluviales

3.1.1 Bassins de rétention et d'infiltration des eaux pluviales

Le dimensionnement actuel des bassins a été effectué sur la base d'une étude réalisée par SAFEGE en 2001. Dans cette étude, il a été considéré des hauteurs de pluie décennale de 12 mm à 18 mm et de 16 mm à 23 mm pour une pluie cinquantennale.

La gestion des eaux pluviales internes au site de Dannes est assurée par un réseau de fossés et de canalisations ainsi que par trois bassins de rétention étanches et un bassin d'infiltration :

- pour la partie exploitée :
  - 1 bassin étanche de rétention des eaux pluviales de 1 600 m^3 nommé B1a ;
  - 1 bassin étanche de rétention des eaux pluviales de 2 900 m^3 (et 600 m^3 de réserve incendie) nommé B1b ;
- pour la zone d'accueil et de traitement : 1 bassin de rétention étanche de 600 m^3 nommé B2 ;
- 1 bassin perméable de 1 116 m^3 avec 765 m^2 de surface au radier permettant l'infiltration de l'ensemble des eaux pluviales.

La **Figure 7** présente les bassins de rétention existants.

Les eaux pluviales des bassins de rétention étanches sont contrôlées avant rejet vers le bassin d'infiltration (pH et conductivité) et font l'objet d'analyses à fréquence trimestrielle. Les bassins étanches sont équipés en sortie d'un séparateur à hydrocarbures. Les trois bassins étanches d'eaux pluviales du site rejoignent le bassin d'infiltration.

Une étude de qualification géologique et hydrogéologique a été réalisée en octobre 2005 dans le cadre du Dossier de Demande d'Autorisation Environnementale (DDAE) global réalisé par Intercompétences.

D'après l'Arrêté Préfectoral en date du 4 février 2009, la perméabilité du bassin d'infiltration est indiquée à 8.10^{-5} m/s. Un essai de perméabilité a été réalisé par GINGER CEBTP le 4 octobre 2016 qui indique une perméabilité à 9.10^{-5} m/s (réf. dossier NRE3.G.114 en date du 21/10/20216).

3.1.2 Réseaux de collecte des eaux pluviales

Un réseau de fossés et de canalisations parcourt l'ensemble du site et collecte les eaux intérieures. Ces fossés rejoignent les bassins présentés sur la **Figure 9**.

Un fossé périphérique à l'Est intercepte les eaux de ruissellement extérieures qui sont dirigées vers le Nord.

Eaux pluviales de la partie Ouest du site

Les eaux pluviales de la partie Ouest du site exploité sont collectées par un fossé et une canalisation qui rejoignent les bassins étanches B1a et B1b.

Les eaux pluviales du talus extérieur rejoignent également ce fossé jusqu'à la limite de propriété du site (le début de la voie d'accès appartient à la commune).

Eaux pluviales de la partie Est du site

Les eaux pluviales de la partie Est du site sont collectées par deux réseaux distincts :

- les eaux pluviales extérieures au site sont collectées par un fossé étanche qui a pour exutoire la partie boisée au Nord-Est ;
- les eaux pluviales internes au site sont collectées par un fossé qui a pour exutoire les bassins de rétention étanche B1a et B1b.

Synthèse

Le dimensionnement des bassins a été effectué sur la base d'une étude réalisée par SAFEGE en 2001 et des hypothèses de calculs (méthode de calcul, coefficients de Montana, etc.) et contraintes réglementaires à date.

Les eaux pluviales rejoignant le réseau d'eaux pluviales internes du site sont collectées par 3 bassins de rétention étanches d'un volume cumulé de 4 500 m^3 (hors volume de réserve incendie) pour les eaux pluviales issues de la zone d'exploitation et par un bassin étanche de 600 m^3 pour les eaux pluviales issues de la zone d'accueil et la plateforme de traitement des lixiviats. Les eaux pluviales sont rejetées, après contrôle de leur qualité, dans le bassin d'infiltration 1 116 m^3 avec 765 m² de surface au radier permettant l'infiltration de l'ensemble des eaux pluviales.

Il est à noter que les bassins de lixiviats ne rejoignent pas le réseau d'eaux pluviales, les lixiviats étant pompés et évacués vers une filière spécifique.

Le réseau d'eaux pluviales internes est constitué de fossés étanches et de canalisation. Seule la partie Est du site dispose actuellement d'un fossé de collecte des eaux pluviales extérieures.

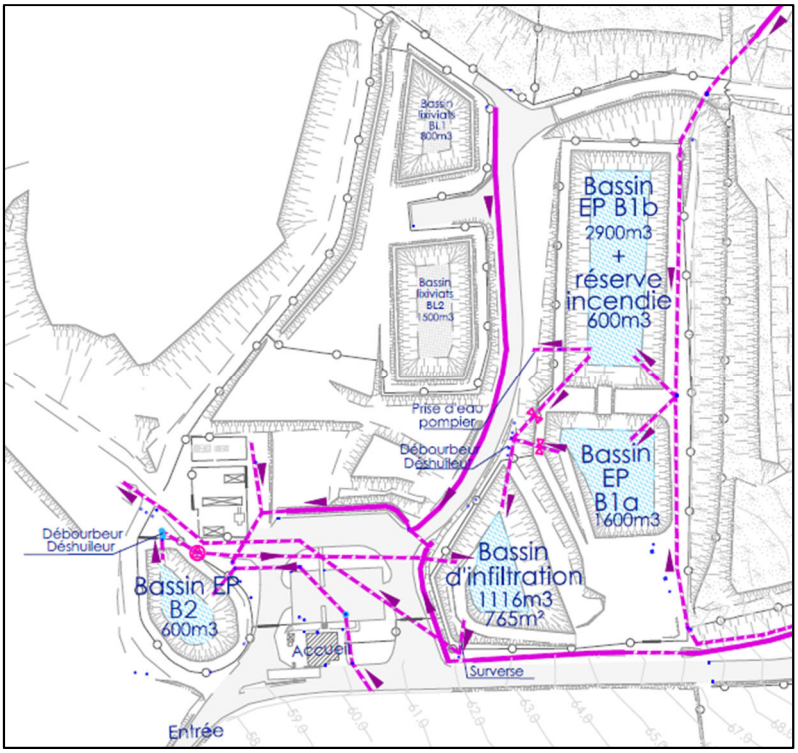


Figure 7 : Extrait du plan de localisation des bassins existants

(Source : Suez)

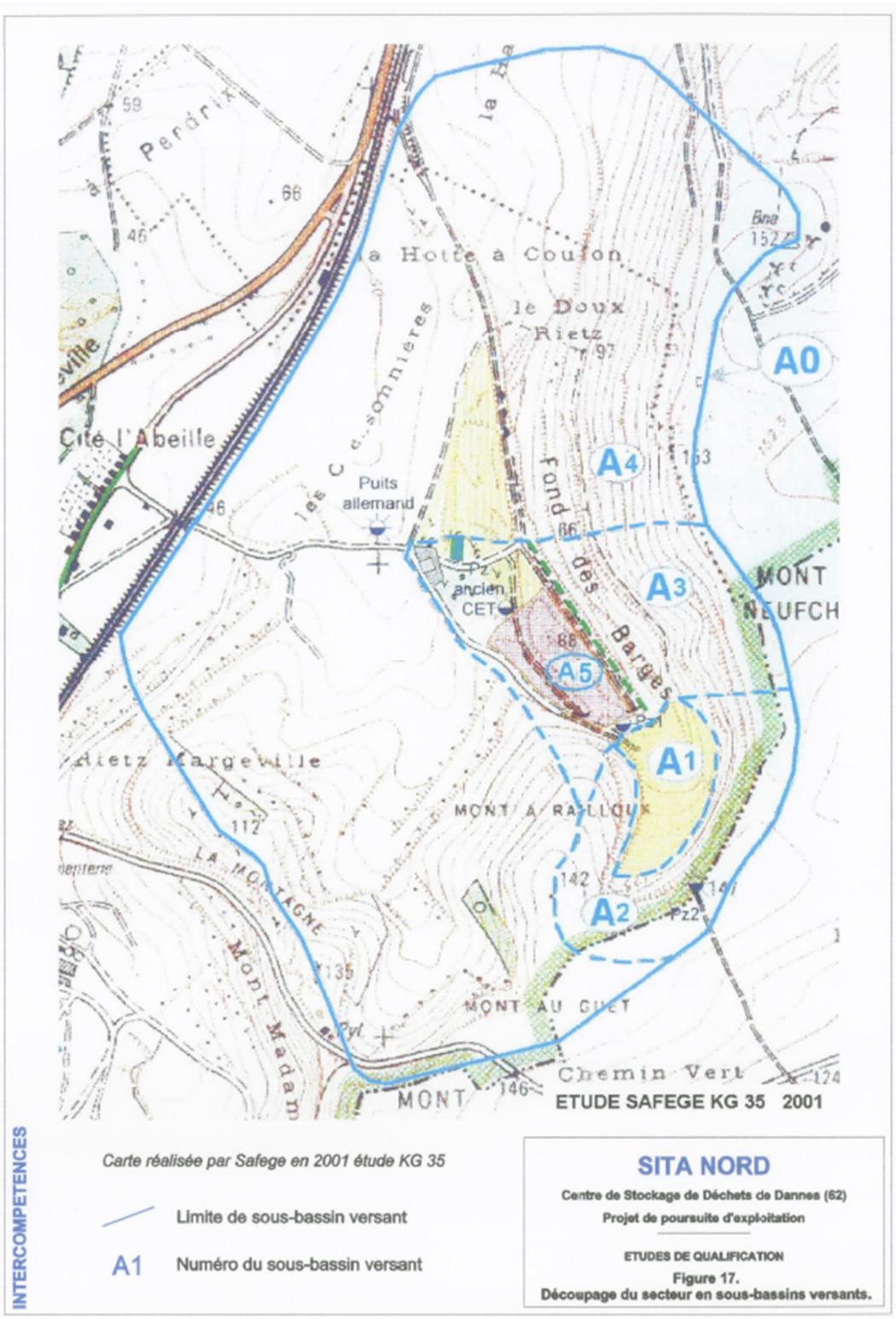


Figure 8 : Découpage du site en bassins versants

(Source : INTERCOMPETENCES)



Figure 9 : Plan de localisation des bassins de rétention et d'infiltration existants et photographies du 6/11/2024

(Source : fond de plan de la BD Ortho de l'IGN avec annotations GINGER BURGEAP)

3.2 Dimensionnement actuel des bassins de rétention des eaux pluviales

3.2.1 Méthode de calcul du volume de stockage par la méthode rationnelle

L'estimation du volume des ouvrages de stockage s'effectue à partir de la **méthode rationnelle**.

Pour une durée de pluie de 24 h, on calcule :

- le volume ruisselé estimé par la méthode rationnelle :

$$V = C.I.S.t$$

Avec :

C : le coefficient d'apport ;

I : l'intensité de la pluie ;

S : la superficie du site ;

t : la durée de la pluie.

La formule de Montana permet de relier une quantité de pluie h(t) recueillie au cours d'un épisode pluvieux avec sa durée t :

$$h(t) = a.t^{(1-b)}$$

3.2.2 Hypothèses de calculs

3.2.2.1 Pluie de projet

Le débit de pointe est estimé pour des pluies de **période de retour 10 ans.**

L'Article 14 de l'arrêté du 15 février 2016 modifié (postérieur à l'arrêté préfectoral d'autorisation d'exploité en date du 4 février 2009) relatif aux installations de stockage de déchets non dangereux précise que : « *Le bassin de stockage des eaux de ruissellement internes au site est étanche et dimensionné pour contenir au moins la quantité d'eau de ruissellement résultant d'un événement pluvieux de fréquence décennale maximale qui pourra être adaptée au territoire.* »

Les coefficients de Montana qui ont été utilisés pour les calculs hydrauliques sont issus d'une analyse statistique réalisée par Météo-France sur des données pluviométriques enregistrées à la station du Touquet (62) sur la période 1982-2021.

Le **Tableau 3** présente les valeurs de coefficients de Montana à la station Météo France du Touquet (62).

Tableau 3 : Coefficients de Montana (intensité en mm/min et temps en minutes) à la station Météo France du Touquet (62) pour la période d'observation 1982-2021

(Source : Météo-France)

COEFFICIENTS DE MONTANA : 6 min à 2 h		COEFFICIENTS DE MONTANA : 3 h à 24 h	
10 ans		10 ans	
a	b	a	b
4,464	0,587	7,651	0,73

◗ Hauteur de la pluie

Les hauteurs d'eau présentées dans le **Tableau 4** ont été déterminées par application de la formule de Montana.

Tableau 4 : Hauteur d'eau pour une pluie de 24 h

Pluie de période de retour	10 ans
Hauteur d'eau (mm)	54,5

3.2.2.2 Temps de concentration

Le temps de concentration (Tc) de l'évènement pluviométrique définit l'intervalle de temps à prendre pour les coefficients de Montana afin d'évaluer l'intensité de la pluie pour le calcul du débit de pointe.

Le temps de concentration est estimé à partir de la moyenne de plusieurs méthodes de calculs ; SOGREAH, KIRPICH, VEN TE CHOW, Passini et en fonction de leur domaine de validité.

3.2.2.3 Coefficients d'apport

Le **Tableau 5** reprend les coefficients d'apport à considérer pour la gestion des eaux pluviales en fonction de l'évènement pluviométrique (pluie de période de retour 10 ans).

Tableau 5 : Coefficients de ruissellement

Occupation du sol	Cr10
Bâtiment	1
Voirie et parkings	1
Espace vert	0,10
Casiers recouverts	0,40

3.2.2.4 Surfaces actuelles collectées par les bassins de rétention des eaux pluviales

Les surfaces collectées ont été déterminées par analyse des photographies aériennes et le plan masse du site **(Figure 10**). Elles sont indiquées dans le **Tableau 6**. Les surfaces extérieures (bassin versant amont intercepté) et les bassins de traitement des lixiviats n'ont pas été considérés.

Tableau 6 : Surfaces collectées par les surfaces du site

Type	Surface (ha)
1 - Zone d'exploitation	
Casiers recouverts	14,94
Voirie	0,93
Espace vert	2,14
Bassin de stockage des EP	0,49

Type	Surface (ha)
2 - Zones d'accueil et de traitement des lixiviats	
Voirie, bâtiments, parking	0,50
Espace vert au Nord	0,69
Bassin EP	0,1



Figure 10 : Plan pour la localisation des bassins versants

(Source : fond de plan de la BD Ortho de l'IGN avec annotations GINGER BURGEAP)

3.2.3 Détermination des volumes utiles actuels

Le **Tableau 7** présente les volumes générés par la zone exploitée (casiers recouverts et voirie) et la zone d'accueil et de traitement des lixiviats. Ces volumes ne prennent pas en compte les eaux pluviales externes correspondant au bassin versant intercepté par la zone d'exploitation actuelle.

Le **Tableau 7** présente les résultats des estimations hydrauliques réalisées pour une pluie de période de retour de 10 ans sur la base des données pluviométriques présentées dans le **Tableau 3.**

Tableau 7 : Volumes collectés par les bassins de rétention des eaux pluviales

	Zone d'exploitation	Zone d'accueil et de traitement
Surface collectée	18,5 ha	1,28 ha
Pluie décennale de 24h		
Coefficient de ruissellement	0,40	0,55
Surface active - décennale	7,72 ha	0,70 ha
Volume utile minimal	**4 205 m³**	**383 m³**
Perméabilité considérée[1]	4.10^{-5} m/s	4.10^{-5} m/s
Surface d'infiltration	765 m²	
Temps de vidange[2]	42 h	

Les bassins EP B1a et B1b ont une capacité de stockage de 4 500 m³ (hors volume de réserve incendie) pour un apport d'eau estimé à 4 205 m³ pour une pluie décennale de 24h. Le bassin EP B2 a une capacité de stockage de 600 m³ pour un apport d'eau estimé à 383 m³ pour une pluie décennale de 24h.

Les bassins EP B1a, B1b et B2 sont suffisamment dimensionnés pour gérer une pluie décennale de 24h (hors plateforme de stockage Sud).

Le bassin d'infiltration permet d'infiltrer en 42 h la pluie de période de retour 10 ans.

[1] Un essai de perméabilité a été réalisé par GINGER CEBTP en 2016. GINGER BURGEAP suggère de réaliser de nouveaux essais pour mesurer la capacité d'infiltration actuelle du bassin d'infiltration.

[2] Ce calcul prend en compte un coefficient de sécurité lié au colmatage du bassin sur la base de la perméabilité moyenne.

4. Synthèse

◗ Les eaux pluviales externes

Les eaux pluviales extérieures sont gérées :

- par un fossé de collecte qui rejoint ensuite le milieu naturel pour la partie Est ;
- par une cunette béton qui rejoint ensuite le réseau d'eaux pluviales internes pour la partie Ouest.

◗ Les eaux pluviales internes

Les eaux pluviales internes au site exploité sont gérées :

- par un fossé de collecte qui rejoint ensuite les bassins de rétention B1a et B1b pour la partie Est de la zone d'exploitation ;
- par un fossé de collecte et une canalisation qui rejoint ensuite les bassins de rétention B1a et B1b pour la partie Ouest de la zone d'exploitation ;
- par un réseau qui rejoint ensuite le bassin de rétention EP B2 pour la zone d'accueil et de traitement des lixiviats (hors bassins de traitement).

◗ Bassins actuels de rétention des eaux pluviales

La totalité des eaux pluviales rejoignant le réseau d'eaux pluviales internes du site est collectée par 3 bassins de rétention étanches :

- 2 bassins de rétention d'un volume cumulé de 4 500 m^3 (hors volume de la réserve incendie) pour les eaux pluviales issues de la zone d'exploitation ;
- 1 bassin de rétention d'un volume de 600 m^3 pour les eaux pluviales issues de la zone d'accueil et de traitement des lixiviats (hors bassin de lixiviat) ;
- les eaux pluviales des bassins de contrôle rejoignent après contrôle le bassin d'infiltration de 765 m^2 et d'un volume de 1 116 m^3.

Les bassins de rétention actuels sont suffisamment dimensionnés pour stocker une pluie de période de retour 10 ans issue de la zone exploitée et de la zone d'accueil.

ANNEXES



Annexe 1. Plan du site

Cette annexe contient 1 page.

N. de dossier : 2023.05.30
Fichier : DAN TOPO 2024 06 05b.dwg
Date : 17/12/2024

Département du Pas-de-Calais

Installation de stockage de déchets non-dangereux

Dannes

Rue des Tunnels
62187 Dannes
Téléphone : 03 21 33 25 24

Suivi d'exploitation

Plan des réseaux enterrés

Situation partiellement en mai 2024

1/700e (1cm = 7m)

Coordonnées : X, Y Lambert 1 & Z NGF

Nota :
-Plan réalisé suivant relevés pour une partie des éléments apparents, documents d'archives et indications transmises par SUEZ.
-La position des réseaux enterrées reste indicative, une détection est nécessaire avant tout début de travaux.

Points par Points - Géomètre Topoteur, Cartographe
15 rue Hugues Lebon 26000 Valence - e-mail : valence@pointsparpoints.fr - Tél. : 04 11 41 30 27
SAS au capital de 100.000€ - N° SIRET 410 270 952 - Code APE 7112B

Légende

- Canalisation EP
- Canalisation EP relèvement
- Canalisation EU
- Gaines réseaux secs
- Piézomètre

0 10 20 30 40 50m

Bassin lixiviats BL1 800m3

Bassin lixiviats BL2 1500m3

Bassin EP B1b 2900m3 + réserve incendie 600m3

Bassin EP B1a 1600m3

Bassin d'infiltration 1116m3 600m²

Bassin EP B2 600m3

Torchères

Plateforme valorisation

Parking

Accueil

Bascule

Entrée

Zone d'exploitation

Quai

Maintenance engin

Zone réaménagée

Zone dépose benne

pompe 6

pompe 5

pompe 7

pompe 8

pompe 9

Pz2
Z Capot=47.27

Pz3
Z Capot=71.33

Pz4
Z Capot=97.09
Z Socle=96.61

Pz5 bis
Z Capot=118.69
Z Socle=117.96

Pz6
Z Capot=145.66

PUITS Allemand
Tampon Z = 56.43