

DÉPARTEMENT DU PAS-DE-CALAIS

SAS OTTAWA

**VRD DÉDIÉS À LA VIABILISATION DE 21 LOTS LIBRES
RUE VICTOR HUGO À VIMY**

PROGRAMME DES TRAVAUX

Sommaire

1 – Travaux de voirie	3
A. Caractéristiques des voies	3
B. Structure des voiries	3
C. Trottoirs	4
D. Accès aux parcelles en enrobés	4
E. Stationnements	4
2 – Assainissement	5
A. Réseaux existants	5
B. Réseaux projetés	5
3 – Réseaux divers	6
4 – Travaux d’espaces verts.....	7
5 – Collecte des ordures ménagères	7
6 – Paysagement.....	7

La viabilisation du présent lotissement rue Victor Hugo nécessite la réalisation du programme des travaux décrit ci-après et comprend les équipements internes réalisés et financés par le lotisseur.

Le lotissement se compose de 19 parcelles libres de constructeur et 2 macro-lots.

La surface totale du présent aménagement est d'environ 29 655 m² environ.

L'accès au lotissement se fera en double sens au niveau de l'accès rue Victor Hugo.

1 - TRAVAUX DE VOIRIE

A. Caractéristiques des voies

⇒ Deux profils en travers type sont identifiés, à savoir :

- Profil n° 1 de largeur totale égale à 15,50 m décomposé comme suit :
 - un espace vert de 2,00 m de large,
 - un trottoir de 1,50 m de large
 - un stationnement en bataille de 5,00 m de large,
 - une chaussée en double sens de largeur 5,50 m,
 - un trottoir de largeur 1,50 m.
- Profil n° 2 de largeur totale égale à 9,00 m décomposé comme suit :
 - un espace vert/ noue de 2,00 m de large,
 - une chaussée en sens unique de largeur 5,50 m,
 - un trottoir de largeur 1,50 m.

B. Structure des voies

La voirie du lotissement est dimensionnée pour un trafic léger.

Elle sera constituée de la manière suivante :

- géotextile (220 g/m² mini),
- couche de forme-fondation en matériaux d'apport neufs classe D21 ép. : 0,50 m,
- couche d'accrochage à l'émulsion de bitume,
- couche de base en grave bitume 0/20 classe 2 ép. : 0,09 m,
- couche d'accrochage à l'émulsion de bitume y compris balayage soigné du support au préalable,
- couche de roulement en B.B.S.G. 0/10 ép. : 0,06 m granulats porphyres

La boruration courante pour les chaussées sera un caniveau CS1/ CC1 au point bas et d'un caniveau type CS1 debout au point haut.

Pendant et à l'issue des travaux, des essais de voirie seront réalisés, à savoir :

- essais de portance à la plaque
- essais de déflexion sur couche de roulement

Ces derniers seront nécessaires à la rétrocession des voiries dans le domaine communal.

C. Trottoirs

La structure est la suivante :

- géotextile (220 g/m² mini),
- remblais en matériaux d'apport neufs classe D31 ép. : 0,20 m,
- assises en grave traitée 0/20 ép. : 0,15 m,
- enduit de cure et de protection,
- revêtement en enrobés 0/6 continu spéciaux trottoirs ép. : 0,04 m

Les trottoirs sont délimités par des bordurettes de type P1 et auront une pente transversale maximale de 2 %. Le profil en long des cheminements piétons est calé selon la norme P.M.R. (pente inférieure à 4 %).

D. Accès aux parcelles en enrobés

Les accès aux parcelles sont construits le long des voies de l'opération, ils sont répartis sur l'ensemble du lotissement.

La structure est la suivante :

- géotextile (220 g/m² mini),
- remblais en matériaux d'apport neufs classe D31 ép. : 0,20 m,
- assises en grave traitée 0/20 ép. : 0,15 m,
- enduit de cure et de protection,
- revêtement en enrobés 0/6 continu spéciaux trottoirs ép. : 0,04 m.

Les accès aux parcelles sont délimités de chaque côté par une bordurette de type P1 et de largeur 4,00 m.

E. Stationnements

Dans ce présent projet, 21 places de stationnements sont prévues ponctuellement, de type en bataille.

La structure des stationnements est la suivante :

- géotextile (220 g/m² mini),
- couche de forme-fondation en matériaux d'apport neufs classe D31 ép. : 0,20 m granulométrie 20/60,
- couche d'aveuglement en matériaux d'apport neufs classe D31 ép. : 0,10 m granulométrie 10/20,
- géotextile (220 g/m² mini.)
- lit de pose en matériaux drainant ép. : 0,03 m granulométrie 2/4,

Pavés bétons drainants à joints verts (gazon) ép. : 0,10 m y compris lit de pose en sable classe D1 ép. : 0,03 mini. (choix au Maître d'Ouvrage)

2 - ASSAINISSEMENT

Le dimensionnement des réseaux d'assainissement est fait en application de la circulaire n° 77/284/INT du 22 Juin 1977, intitulé « Instruction technique relative aux réseaux d'assainissement des agglomérations ».

Le réseau d'assainissement du lotissement est du type séparatif.

Les eaux pluviales des lots libres et macro-lots seront gérées à la parcelle.

Aucun rejet d'eaux pluviales n'est prévu dans les réseaux existants.

Les eaux pluviales du domaine public (voirie) seront infiltrées via des bassins de stockage et d'infiltration et des jardins de pluie.

La collecte des eaux usées est prévue. Toute construction devra diriger ses eaux usées vers une boîte de branchement implantée en limite de propriété, conforme à la réglementation en vigueur et qui devra faire l'objet d'une autorisation préalable de la Collectivité avant raccordement.

Les ouvrages seront conformes au cahier des charges de la CALL.

A. Réseaux existants

Il existe des réseaux à proximité de l'opération, à savoir :

- un collecteur Ø 400 mm eaux unitaires rue Victor Hugo

Ce dernier sera notre exutoire concernant les eaux usées.

B. Réseaux projetés

B.1. Eaux pluviales

Les eaux de ruissellement induites par l'imperméabilisation des sols (voiries, accès, piétonnier, stationnements et trottoirs) seront collectées par des noues. Celles-ci pourront stocker et infiltrer les pluies courantes (faible débit). Des grilles de surverse seront positionnées dans ces noues afin de reprendre les pluies les plus importantes. Ces grilles seront connectées avec des bassins de stockage et d'infiltration et des jardins de pluie situés le long de la chaussée et des piétonniers.

Les eaux récupérées par les bassins/ jardins de pluies sont gérées par infiltrations.

L'assainissement eaux pluviales est dimensionné pour une pluie centennale.

Concernant les eaux de toitures, ces dernières seront gérées à la parcelle par infiltration (mini bassins à caissons alvéolaires, tranchées drainantes, récupération d'eau). Ces dernières devront être dimensionnées pour une pluie vicennale.

La pollution collectée par les eaux pluviales provient essentiellement des eaux de ruissellement sur la voirie (hydrocarbures, particules solides, détritiques, etc...) et pourra être traitée par les plantations qui seront réalisées dans les noues et jardins de pluie.

B.2. Eaux usées - Eaux vannes

La collecte des eaux usées est prévue. Toute construction devra diriger ses eaux usées vers une boîte de branchement implantée en limite de propriété, conforme à la réglementation en vigueur et qui devra faire l'objet d'une autorisation préalable de la Collectivité avant raccordement.

Les collecteurs principaux du lotissement seront en PVC de Ø 200 mm et les branchements seront en PVC de Ø 160 mm CR16.

Les boîtes de branchement seront en PVC Ø 400 CR8 avec tabouret en PVC positionnées en limite de parcelle mais sur le domaine public.

Les effluents seront raccordés gravitairement au réseau communautaire Ø 400 mm situé rue Victor Hugo.

3 - RESEAUX DIVERS

Les réseaux divers (eau, électricité, téléphonique, télédistribution et éclairage public) seront réalisés conformément aux prescriptions de chaque concessionnaire. Ces réseaux seront posés dans une tranchée commune et/ou isolée ouverte par le lotisseur.

La distribution en gaz n'est pas prévue.

Chaque parcelle est équipée de socle technique comprenant :

- d'un regard parage (eau potable en limite de parcelle),
- d'un regard 400 × 400 mm par lot recevant le réseau fibre,

- un coffret E.D.F. avec téléreport.

Le raccordement de l'adduction d'eau potable s'effectuera rue Victor Hugo en raccordement sur le regard existant connecté à une canalisation DN 100.

L'éclairage public intérieur au lotissement sera réalisé par le lotisseur et se compose de mâts de hauteur de feu 6,00 m.

Une armoire de commande sera mise en place.

Les candélabres sont implantés en trottoirs pour l'ensemble du lotissement.

Concernant la desserte en électricité basse tension du lotissement, cette dernière sera alimentée à partir du poste transformateur projeté.

Concernant le réseau fibre, ce dernier sera repris à partir de la rue Victor Hugo.

4 - TRAVAUX D'ESPACES VERTS

Le présent programme comprend la réalisation d'espaces verts.

Ces derniers comprendront les traitements suivants :

- terrassements généraux avec évacuation des déblais,
- fourniture et mise en place de terres végétales sur 15 à 30 cm,
- travaux préparatoires à l'engazonnement (épierrage...),
- engazonnement (gazon traditionnel de type rustique).

Le futur titulaire de travaux aura à sa charge une opération de roulage lorsque le jeune gazon aura atteint 0,05 à 0,06 m de haut et à une première tonte lorsque le gazon aura atteint 0,08 à 0,10 m de hauteur.

Il sera également procédé au traitement des mauvaises herbes. Une méthode alternative devra être appliquée.

Des plantations adaptées en milieu humide seront réalisées dans les noues et jardins de pluie.

5 - COLLECTE DES ORDURES MENAGERES

Les ordures ménagères seront collectées via des Points d'Apport Volontaires (P.A.V) conformément au cahier des charges de la CALL.

6 - PAYSAGEMENT

Sur l'ensemble du projet, les espaces verts seront engazonnés et agrémentés de diverses plantations. Les noues/ jardin de pluie seront rendus également paysagers.

Un maximum d'arbres existants sera conservé et intégré dans les aménagements décrits dans le présent programme des travaux.

SAS OTTAWA

VRD DÉDIÉS À LA VIABILISATION

DE 21 LOTS LIBRES

RUE VICTOR HUGO

A VIMY

— . — . — . — . — . —

NOTE DE CALCULS EAUX PLUVIALES

BASSIN VERSANT 1

Surface des bassin versants

Revêtement	Surface Si	ci
Surfaces imperméables (enrobés, ...)	370 m ²	1
Noues / Espace vert	500 m ²	0,4
Jardin de pluie	290 m ²	1
Stotale	1160 m ²	
c	0,741	
Sa	860 m ²	

Débit de fuite

Infiltration in-situ

Charge Nappe/Bassin Inconnu

Perméabilité 1,73E-06 m/s

La loi de DARCY nous donne :

Coef. Infiltration 1

Qf infiltration 2,34E-04 m³/s

Rejet à débit limité

Pas de rejet prévu

Qf rejet 0,00E+00 m³/s

Qf total 2,34E-04 m³/s

Jardin de pluie

Jardins de pluie

Surface 135,0 m²

Volume 69,6 m³

Su totale ouvrages 135,0 m²

Vu total ouvrages 69,6 m³

Période de retour de 5 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	516 min
<i>a</i> (20 ans)	9,266
<i>b</i> (20 ans)	0,776
<i>i</i> (20 ans)	0,073 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	37,55 mm
<i>V</i> _{précipitation}	32,3 m ³
Vévacué	7,2 m ³
<i>V</i> _{stockage}	25,1 m³
<i>V</i> _{utile}	69,6 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 5 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	30 heures
	1,2 jours

Période de retour de 10 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	578 min
<i>a</i> (20 ans)	12,616
<i>b</i> (20 ans)	0,796
<i>i</i> (20 ans)	0,080 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	46,17 mm
<i>V</i> _{précipitation}	39,7 m ³
Vévacué	8,1 m ³
<i>V</i> _{stockage}	31,6 m³
<i>V</i> _{utile}	69,6 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 10 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	38 heures
	1,6 jours

Période de retour de 20 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	628 min
<i>a</i> (20 ans)	16,993
<i>b</i> (20 ans)	0,816
<i>i</i> (20 ans)	0,089 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	55,60 mm
<i>V</i> _{précipitation}	47,8 m ³
Vévacué	8,8 m ³
<i>V</i> _{stockage}	39,0 m ³
<i>V</i> _{utile}	69,6 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 20 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	46 heures
	1,9 jours

Période de retour de 50 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	645 min
<i>a</i> (20 ans)	25,200
<i>b</i> (20 ans)	0,846
<i>i</i> (20 ans)	0,106 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	68,25 mm
<i>V</i> _{précipitation}	58,7 m ³
Vévacué	9,0 m ³
<i>V</i> _{stockage}	49,7 m ³
<i>V</i> _{utile}	69,6 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 50 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	59 heures
	2,5 jours

Période de retour de 100 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	622 min
<i>a</i> (100 ans)	34,256
<i>b</i> (100 ans)	0,871
<i>i</i> (100 ans)	0,126 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	78,55 mm
<i>V</i> _{précipitation}	67,5 m ³
Vévacué	8,7 m ³
<i>V</i> _{stockage}	58,8 m³
<i>V</i> _{utile}	69,6 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 100 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	70 heures
	2,9 jours

BASSINS VERSANTS 2 à 4

Surface des bassin versants

Revêtement	Surface Si	ci
Surfaces imperméables (enrobés, ...)	156 m ²	1
Noues avec massif drainant	29 m ²	1
Espaces verts	6 m ²	0,4
Stotale	191 m ²	
c	0,981	
Sa	187 m ²	

Débit de fuite

Infiltration in-situ

Charge Nappe/Bassin Inconnu

Perméabilité 1,73E-06 m/s

La loi de DARCY nous donne :

Coef. Infiltration 1

Qf infiltration 4,98E-05 m³/s

Rejet à débit limité

Pas de rejet prévu

Qf rejet 0,00E+00 m³/s

Qf total 4,98E-05 m³/s

Noues + massifs drainants

Massifs drainants

Longueur 14,40 m

Largeur 2,00 m

Hauteur utile 0,85 m

Indice de vide 0,4

Su massif 28,8 m²

Vu massif 9,8 m³

Noues

Longueur 12,90 m

Largeur 2,00 m

Hauteur utile 0,30 m

Vu noues 3,9 m³

Su totale ouvrages 28,8 m²

Vu total ouvrages 13,7 m³

Période de retour de 5 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> pluie	530 min
<i>a</i> (20 ans)	9,266
<i>b</i> (20 ans)	0,776
<i>i</i> (20 ans)	0,071 mm/min
<i>h</i> précipitation	37,78 mm
<i>V</i> précipitation	7,1 m ³
Vévacué	1,6 m ³
<i>V</i> stockage	5,5 m ³
<i>V</i> utile	13,7 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 5 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> vidange	31 heures
	1,3 jours

Période de retour de 10 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> pluie	594 min
<i>a</i> (20 ans)	12,616
<i>b</i> (20 ans)	0,796
<i>i</i> (20 ans)	0,078 mm/min
<i>h</i> précipitation	46,42 mm
<i>V</i> précipitation	8,7 m ³
Vévacué	1,8 m ³
<i>V</i> stockage	6,9 m ³
<i>V</i> utile	13,7 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 10 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> vidange	39 heures
	1,6 jours

Période de retour de 20 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	644 min
<i>a</i> (20 ans)	16,993
<i>b</i> (20 ans)	0,816
<i>i</i> (20 ans)	0,087 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	55,87 mm
<i>V</i> _{précipitation}	10,5 m ³
Vévacué	1,9 m ³
<i>V</i> _{stockage}	8,5 m ³
<i>V</i> _{utile}	13,7 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 20 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	48 heures
	2,0 jours

Période de retour de 50 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	661 min
<i>a</i> (20 ans)	25,200
<i>b</i> (20 ans)	0,846
<i>i</i> (20 ans)	0,104 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	68,51 mm
<i>V</i> _{précipitation}	12,8 m ³
Vévacué	2,0 m ³
<i>V</i> _{stockage}	10,9 m ³
<i>V</i> _{utile}	13,7 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 50 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	61 heures
	2,5 jours

Période de retour de 100 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	637 min
<i>a</i> (100 ans)	34,256
<i>b</i> (100 ans)	0,871
<i>i</i> (100 ans)	0,124 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	78,79 mm
<i>V</i> _{précipitation}	14,8 m ³
Vévacué	1,9 m ³
<i>V</i> _{stockage}	12,9 m³
<i>V</i> _{utile}	13,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 100 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	72 heures
	3,0 jours

BASSINS VERSANTS 5

Surface des bassin versants

Revêtement	Surface Si	ci
Surfaces imperméables (enrobés, ...)	1400 m ²	1
Noues/Esapces verts	700 m ²	0,4
Stationnement drainant	120 m ²	0,6
Jardin de pluie	780 m ²	1
Stotale	3000 m ²	
c	0,844	
Sa	2532 m ²	

Débit de fuite

Infiltration in-situ

Charge Nappe/Bassin Inconnu

Perméabilité 1,73E-06 m/s

La loi de DARCY nous donne :

Coef. Infiltration 1

Qf infiltration 9,58E-04 m³/s

Rejet à débit limité

Pas de rejet prévu

Qf rejet 0,00E+00 m³/s

Qf total 9,58E-04 m³/s

Noues + massifs drainants

Massifs drainants

Hauteur utile 0,40 m

Indice de vide 0,4

Su massif 174,0 m²

Vu massif 27,8 m³

Jardins de pluie

Surface 380,0 m²

Volume 137,7 m³

Su totale ouvrages 554,0 m²

Vu total ouvrages 165,5 m³

Période de retour de 5 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	333 min
<i>a</i> (20 ans)	9,195
<i>b</i> (20 ans)	0,776
<i>i</i> (20 ans)	0,101 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	33,78 mm
<i>V</i> _{précipitation}	85,5 m ³
Vévacué	19,2 m ³
<i>V</i> _{stockage}	66,4 m ³
<i>V</i> _{utile}	165,5 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 5 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	19 heures
	0,8 jours

Période de retour de 10 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	381 min
<i>a</i> (20 ans)	12,616
<i>b</i> (20 ans)	0,796
<i>i</i> (20 ans)	0,111 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	42,40 mm
<i>V</i> _{précipitation}	107,4 m ³
Vévacué	21,9 m ³
<i>V</i> _{stockage}	85,5 m ³
<i>V</i> _{utile}	165,5 m ³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 10 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	25 heures
	1,0 jours

Période de retour de 20 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	418 min
<i>a</i> (20 ans)	16,993
<i>b</i> (20 ans)	0,816
<i>i</i> (20 ans)	0,123 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	51,59 mm
<i>V</i> _{précipitation}	130,6 m ³
Vévacué	24,0 m ³
<i>V</i> _{stockage}	106,6 m³
<i>V</i> _{utile}	165,5 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 20 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	31 heures
	1,3 jours

Période de retour de 50 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	436 min
<i>a</i> (20 ans)	25,200
<i>b</i> (20 ans)	0,846
<i>i</i> (20 ans)	0,147 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	64,24 mm
<i>V</i> _{précipitation}	162,7 m ³
Vévacué	25,0 m ³
<i>V</i> _{stockage}	137,6 m³
<i>V</i> _{utile}	165,5 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 50 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	40 heures
	1,7 jours

Période de retour de 100 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	425 min
<i>a</i> (100 ans)	34,256
<i>b</i> (100 ans)	0,871
<i>i</i> (100 ans)	0,176 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	74,78 mm
<i>V</i> _{précipitation}	189,3 m ³
Vévacué	24,4 m ³
<i>V</i> _{stockage}	164,9 m³
<i>V</i> _{utile}	165,5 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 100 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	48 heures
	2,0 jours

BASSIN VERSANT 6

Surface des bassin versants

Revêtement	Surface Si	ci
Surfaces imperméables (enrobés, ...)	1230 m ²	1
Noues / Espaces verts	940 m ²	0,4
Jardin de pluie	400 m ²	1
Stotale	2570 m ²	
c	0,781	
Sa	2006 m ²	

Débit de fuite

Infiltration in-situ

Charge Nappe/Bassin Inconnu

Perméabilité 1,73E-06 m/s

La loi de DARCY nous donne :

Coef. Infiltration 1

Qf infiltration 5,36E-04 m³/s

Rejet à débit limité

Pas de rejet prévu

Qf rejet 0,00E+00 m³/s

Qf total 5,36E-04 m³/s

Jardin de pluie

Jardin de pluie

Surface 310,0 m²

Hauteur utile 0,57 m

Vu 176,7 m³

Su totale ouvrages 310,0 m²

Vu total ouvrages 176,7 m³

Période de retour de 5 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> pluie	527 min
<i>a</i> (20 ans)	9,266
<i>b</i> (20 ans)	0,776
<i>i</i> (20 ans)	0,072 mm/min
<i>h</i> précipitation	37,72 mm
<i>V</i> précipitation	75,7 m ³
Vévacué	16,9 m ³
<i>V</i> stockage	58,7 m³
<i>V</i> utile	176,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 5 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> vidange	30 heures
	1,3 jours

Période de retour de 10 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> pluie	590 min
<i>a</i> (20 ans)	12,616
<i>b</i> (20 ans)	0,796
<i>i</i> (20 ans)	0,079 mm/min
<i>h</i> précipitation	46,36 mm
<i>V</i> précipitation	93,0 m ³
Vévacué	19,0 m ³
<i>V</i> stockage	74,0 m³
<i>V</i> utile	176,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 10 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> vidange	38 heures
	1,6 jours

Période de retour de 20 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	640 min
<i>a</i> (20 ans)	16,993
<i>b</i> (20 ans)	0,816
<i>i</i> (20 ans)	0,087 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	55,80 mm
<i>V</i> _{précipitation}	111,9 m ³
Vévacué	20,6 m ³
<i>V</i> _{stockage}	91,3 m³
<i>V</i> _{utile}	176,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 20 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	47 heures
	2,0 jours

Période de retour de 50 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	657 min
<i>a</i> (20 ans)	25,200
<i>b</i> (20 ans)	0,846
<i>i</i> (20 ans)	0,104 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	68,44 mm
<i>V</i> _{précipitation}	137,3 m ³
Vévacué	21,1 m ³
<i>V</i> _{stockage}	116,1 m³
<i>V</i> _{utile}	176,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 50 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	60 heures
	2,5 jours

Période de retour de 100 ans

Intensité de pluie - Volume de stockage

<i>t</i> _{pluie}	633 min
<i>a</i> (100 ans)	34,256
<i>b</i> (100 ans)	0,871
<i>i</i> (100 ans)	0,124 mm/min
<i>h</i> _{précipitation}	78,73 mm
<i>V</i> _{précipitation}	157,9 m ³
Vévacué	20,4 m ³
<i>V</i> _{stockage}	137,6 m³
<i>V</i> _{utile}	176,7 m³

Les ouvrages peuvent contenir une pluie de période de retour 100 ans

Temps de vidange du bassin

<i>T</i> _{vidange}	71 heures
	3,0 jours

COEFFICIENTS DE MONTANA

Statistiques sur la période 1982-2021 - Station Lille-Lesquin

	6min à 60min		60min à 360min (6h)		360min à 1440min (24h)	
<i>T Retour</i>	<i>a</i>	<i>b</i>	<i>a</i>	<i>b</i>	<i>a</i>	<i>b</i>
5ans	4,019	0,553	9,195	0,776	9,266	0,776
10ans	4,891	0,554	11,132	0,776	12,616	0,796
20 ans	5,655	0,548	12,872	0,770	16,993	0,816
50 ans	6,801	0,546	14,943	0,759	25,200	0,846
100 ans	7,648	0,542	16,151	0,746	34,256	0,871