

# 公共下水道区域内の雨水流出抑制について

木更津市都市整備部

下水道推進室

最新改定 令和8年7月

## 1 雨水流出抑制の目的

木更津市公共下水道事業計画（以下「下水道事業計画」という。）で決定した計画降雨量が公共下水道管渠に流入する最大雨水流出量の割合（「以下流出係数」という。）に合せた適切な排水設備を設置することにより、大雨等による浸水被害を未然に防ぐことを目的とします。

## 2 対象事業

木更津市公共下水道等雨水流出抑制に関する指導要綱（平成29年3月27日木更津市告示第79号）第3条に規定する300平方メートル以上の土地を対象とします。

## 3 計算の順序

1. 予定地の公共雨水樹の個数や位置及び地形を確認してください。
2. 下水道事業計画の流出方向を確認し、複数の流方向がある場合は流出方向で分割してください。特に公共雨水樹の流出方向を変えることは、浸水被害を助長する可能性があるためご注意ください。
3. 雨水の排水処理方法について、敷地内の雨水は排水設備により集水し、公共雨水樹に接続してください。特に出入口等について、敷地の外に流出しないように排水設備を設置するようにお願いします。
4. 土地利用計画の平均流出係数を算定してください。
5. 4で算定した流出係数が下水道事業計画の流出係数以下であり、かつ公共雨水樹の許容流入量以下の場合は、直接、公共雨水樹に接続可能です。
6. 公共雨水樹の許容流入量を超える場合は、公共雨水樹の増設や取付管の増径を検討してください。
7. 4で算定した流出係数が下水道事業計画の流出係数を超えた場合は、抑制施設の設置が必要となることから、流出係数の差に相当する雨水抑制容量をクロスポイント（<sup>いっすい</sup>溢水がなくなる）までの時間で計算し、その合計量を算定してください。
8. 算定した雨水抑制容量を敷地内の抑制施設によって抑制後、公共雨水樹に放流してください。

#### 4 貯留施設および浸透施設の種類

浸水被害防止と併せて地下水かん養を目的とするため浸透施設を優先しますが、地下水が高い地域など浸透施設を採用することが適さない場合は貯留施設を採用してください。

##### ① 浸透施設

浸透枳、浸透トレンチ、空隙貯留浸透、透水性舗装、浸透地（緑地・裸地等）など

##### ② 貯留施設

地下貯留槽、空隙貯留（碎石等）、駐車場貯留、調整池、屋上貯留など

##### 〈その他〉

1. 貯留施設および浸透施設の設置場所を選定にあたり、地下水位が高く浸透効果が見込めない場所への設置は避けてください。「雨水浸透施設技術指針（案）調査・計画編」では、貯留構造体の底面より地下水面までの距離が0.5 m以上であれば浸透能力が期待できるとされています。現地調査や既存資料を収集し土質条件や地下水位を把握し、必要がある場合は土質調査等を検討してください。
2. 貯留槽の容量は、土地利用の軽微な変更や施工誤差を加味し、余裕を見込んでください。
3. 施設の流入側は、泥だめ施設を設置し土砂が流入しないような構造としてください。
4. 貯留施設および浸透施設の設置場所は、施設設置後の機能維持が図れるよう、定期的な維持管理が容易に行える構造や作業の安全等を考慮してください。

## 5 流出係数

○地区別の流出係数（下水道事業計画）

| 地区     | 流出係数 | 排水区                     | 備考              |
|--------|------|-------------------------|-----------------|
| 金田東    | 0.65 | 金田東排水区                  | 金田東特定土地区画整理事業   |
| 金田西    | 0.65 | 金田西排水区                  | 金田西特定土地区画整理事業   |
| ほたる野   | 0.65 | 平川右岸第1～4、左岸第1～5、清川第3排水区 | 中尾伊豆島特定土地区画整理事業 |
| 請西東    | 0.65 | 矢那川左岸第2、3、7排水区          | 請西第二特定土地区画整理事業  |
| 請西南    | 0.65 | 矢那川左岸第2、3、7排水区          | 請西第三特定土地区画整理事業  |
| 請西千束台  | 0.65 | 貝淵排水区                   | 請西千束台特定土地区画整理事業 |
| 羽鳥野    | 0.65 | 大久保第1排水区                | 烏田特定土地区画整理事業    |
| かずさ鎌足  | 0.45 | 上総第1、2排水区               | かずさAP センタークラスター |
|        | 0.30 | 上総第1、2排水区域外             |                 |
|        | 0.50 | 上総第3排水区                 | かずさAP 北研究クラスター  |
|        | 0.40 | 上総第4排水区                 |                 |
|        | 0.40 | 上総第3、4排水区域外             |                 |
| 港南台    | 0.65 | 小浜第1～3排水区               | 小浜特定土地区画整理事業    |
| 潮浜     | 0.60 | 潮浜排水区                   |                 |
| 畑沢南の一部 | 0.60 | 君津富津処理区域                |                 |
| 合流地区   | 0.70 | 中央第1排水区                 | 吾妻、中央、富士見、新田の一部 |

○種別流出係数（下水道事業計画）

| 種名            | 標準値       | 採用値  | 備考                                               |
|---------------|-----------|------|--------------------------------------------------|
| 屋根            | 0.85～0.95 | 0.90 | 左欄に掲げる種名以外の土地利用を計画する場合は、その流出係数に関する根拠資料を添付してください。 |
| 道路（舗装）        | 0.80～0.90 | 0.85 |                                                  |
| その他不透面        | 0.75～0.85 | 0.80 |                                                  |
| 水面            | 1.00      | 1.00 |                                                  |
| 浸透性舗装         | 0.70      | 0.70 |                                                  |
| 砂利敷き          | 0.30      | 0.30 |                                                  |
| 間地            | 0.10～0.30 | 0.20 |                                                  |
| 芝、樹木の多い公園（緑地） | 0.05～0.25 | 0.20 |                                                  |

## 6 許容流出量の算定に用いる公式

### ① 雨水流出量算定公式

合理式  $Q = \frac{1}{360} \times I \times C \times A$

Q : 雨水流出量 (m<sup>3</sup>/秒)

C : 流出係数 (下水道事業計画)

I : 流達時間内の平均降雨強度 (mm/時)

A : 排水面積 (敷地面積) (ha)

### ② 降雨強度公式

タルボット型  $I = \frac{a}{(t + b)}$

I : 流達時間内の平均降雨強度 (mm/時)

t : 降雨継続時間 (分)

a, b : 定数

過去の降雨資料などから  $I = \frac{5,000}{(t + 40)}$  とする。(確率年 : 5 年)

・ 流達時間  $t = t_1 + t_2$

t : 流達時間 (分)

t<sub>1</sub> : 流入時間 (5 分または W.S.Kerby の式で求めた値)

t<sub>2</sub> : 流下時間 (分)

$$t_2 = L / (V \times 60)$$

L : 流路延長 (m) (排水設備の最長延長)

V : 流速 (m/秒)

※ 流入時間 (t<sub>1</sub>) : 集水区域の最遠地から排水施設に達するまでの時間

※ 流下時間 (t<sub>2</sub>) : 排水施設である排水溝 (管) を流れて計画地点に達するまでの時間

### ③ 流速計算式 (流速の範囲は 0.8 ~ 3.0 m/秒)

マンニング公式  $V = \frac{1}{n} \times R^{2/3} \times I^{1/2}$

V : 流速 (m/秒)

n : 粗度係数 塩ビ管 0.010、コンクリート製品 0.013

R : 径深 (m)  $R = A / P$

P : 潤辺長 (m)

水路断面において水が周囲の壁や底と接する長さ

(円形管は満水、矩形きょは内のり高さの 9 割とする)

A : 流水の断面積 (m<sup>2</sup>)

(円形管は満水、矩形きょは内のり高さの 9 割とする)

I : 動水勾配

④ クロスポイントの計算（クロスポイントの計算単位に切り上げるものとする）

$$t_c = \frac{I}{360} \times 5,000 \times C_1 \times A \times \frac{1}{Q_0} - 40 \quad (\because Q = \frac{1}{360} \times I \times C \times A)$$

$t_c$ ：クロスポイント（分）

$C_1$ ：流出係数（開発後）

$A$ ：開発面積（ha）

$Q_0$ ：許容流出量（ $m^3$ /秒）

⑤ 雨水抑制容量（ $\Sigma Q$ ）の計算（10分又は5分単位で累計）

$$Q_{(0 \sim 10)} = \left(0 + \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{10+40} \times 600 \times (C_1 - C_0) \times A\right) \times \frac{1}{2}$$

$$Q_{(10 \sim 20)} = \left(\frac{1}{360} \times \frac{5,000}{10+40} \times 600 \times (C_1 - C_0) \times A + \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{20+40} \times 600 \times (C_1 - C_0) \times A\right) \times \frac{1}{2}$$

$$Q_{(20 \sim 30)} = \left(\frac{1}{360} \times \frac{5,000}{20+40} \times 600 \times (C_1 - C_0) \times A + \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{30+40} \times 600 \times (C_1 - C_0) \times A\right) \times \frac{1}{2}$$

以下、クロスポイントまで計算し、累計を合計する。

$\Sigma Q$ ：雨水抑制容量（ $m^3$ ）

$C_1$ ：流出係数（開発後）

$C_0$ ：流出係数（下水道事業計画）

$A$ ：開発面積（ha）

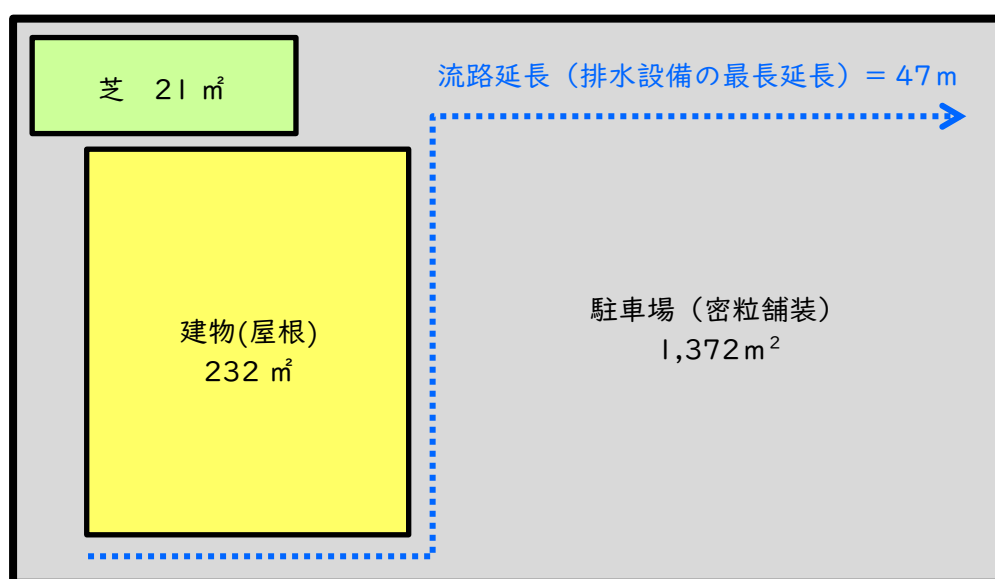
※貯留施設および浸透施設の設計は、「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」を参考にしてください。

【計算例】（雨水桝1つの場合）

|                  |                     |
|------------------|---------------------|
| ・敷地面積（合計）        | 1,625m <sup>2</sup> |
| 建物（屋根）面積         | 232m <sup>2</sup>   |
| 駐車場（密粒舗装）面積      | 1,372m <sup>2</sup> |
| 芝（緑地）面積          | 21m <sup>2</sup>    |
| ・流路延長（排水設備の最長延長） | 47m                 |
| ・流出係数（下水道事業計画）   | 0.65                |

〈土地利用図〉

敷地面積 1,625m<sup>2</sup>



Ⅰ 開発後の流出係数の算出

| 種別        | 面積<br>(a)                             | 流出係数<br>(b) | 加重値<br>(a × b) | 備考       |
|-----------|---------------------------------------|-------------|----------------|----------|
| 建物（屋根）    | 232                                   | 0.90        | 208.80         |          |
| 駐車場（密粒舗装） | 1,372                                 | 0.85        | 1,166.20       | アスファルト舗装 |
| 芝（緑地）     | 21                                    | 0.20        | 4.20           | 張芝       |
| 計         | 1,625                                 |             | 1,379.20       |          |
| 平均流出係数    | 1,379.20 ÷ 1,625.0 = 0.85 （少数第3位四捨五入） |             |                |          |

※土地利用図により算出してください。

※流出方向が違う場合は流域ごとに計算してください。

## 2 許容流出量の計算

許容流出量は、下水道事業計画の流出係数  $C=0.65$  を用いて計算。

$$\text{雨水流出量 } Q = \frac{I}{360} \times I \times C \times A$$

$Q$  : 雨水流出量 ( $\text{m}^3/\text{秒}$ )

$C$  : 流出係数

$I$  : 降雨強度 ( $\text{mm}/\text{時}$ )

$A$  : 排水面積 (敷地面積、 $\text{ha}$ )

$$\text{降雨強度公式 } I = \frac{5,000}{t+40} = \frac{5,000}{5.8+40} = 109.17 \text{ mm}/\text{時}$$

$$\text{流達時間 } t = 5 + \frac{47}{(1.0 \times 60)} = 5.8 \text{ 分}$$

※流入時間：5分 流速  $1.0\text{m}/\text{秒}$  で計算

$$\text{許容流出量 } Q_0 = \frac{I}{360} \times 109.17 \times 0.65 \times 0.1625 = 0.0320 \text{ m}^3/\text{秒}$$

## 3 クロスポイントの計算

$$t_c = \frac{5,000 \times C_1 \times A}{360 \times Q_0} - 40$$

$$t_c = \frac{5,000 \times 0.85 \times 0.1625}{360 \times 0.0320} - 40 = 20 \text{ 分}$$

$C_1$  : 流出係数 (開発後) = 0.85

$A$  : 排水面積 (敷地面積) = 0.1625 ha

$Q_0$  : 許容流出量 =  $0.0320\text{m}^3/\text{秒}$

## 4 雨水抑制容量 ( $\Sigma Q$ ) の計算 (10分単位で累計) 上記の $t_c=20$ 分まで計算。

・最初の10分

$Q_{(0 \sim 10)}$

$$= \left( 0 + \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{10+40} \times 600 \times (0.85 - 0.65) \times 0.1625 \right) \times \frac{1}{2} = 2.708 \text{ m}^3$$

・次の10分 (計20分)

$Q_{(10 \sim 20)}$

$$= \left( \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{10+40} \times 600 \times (0.85 - 0.65) \times 0.1625 + \frac{1}{360} \times \frac{5,000}{20+40} \times 600 \times (0.85 - 0.65) \times 0.1625 \right) \times \frac{1}{2} \\ = 4.964 \text{ m}^3$$

$$\text{開発区域全体の雨水抑制容量 } 2.708\text{m}^3 + 4.964\text{m}^3 = 7.68\text{m}^3$$

## 5 計画貯留量の計算

$$\textcircled{1} \text{ 有孔管 } \phi 200 \quad L = 29.70\text{m} \quad (0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 29.70 = 0.93\text{m}^3)$$

$$\textcircled{2} \text{ 碎石貯留 } (H \times W \times L - \text{有孔管体積}) ((0.80 \times 0.90 \times 29.70) - 1.09 = 20.29\text{m}^3)$$

$$\text{有孔管の体積を控除 } (0.108 [\text{管外径}] \times 0.108 \times 3.14 \times 29.70 = 1.09\text{m}^3)$$

単粒度碎石 3 ~ 4 号の空隙率を 40% とする。

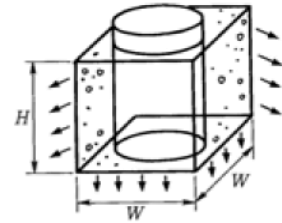
$$20.29\text{m}^3 \times 40\% \div 1.2 \text{ (1 + 余裕 2 割)} = 6.76\text{m}^3$$

$$\text{計画貯留量} = 0.93 + 6.76 = 7.69\text{m}^3 > \text{雨水抑制容量} = 7.68\text{m}^3 \quad \text{OK!}$$

## 浸透ます（正方形）の単位浸透量の算定(側・底面)

### 1 対象となる施設の規模

浸透形状：正方形  
 浸透面：側面及び底面  
 設計水頭：1.5m以下  
 施設規模：幅 1.0m以下



### 2 設計条件

H：設計水頭 ≤ 1.5m

W：施設規模 ≤ 1.0m

土の種類

$k_o$ ：飽和透水係数（概略値）

C：影響係数（ $k_1 \times k_2 \times \alpha$ ）

$k_1$ ：目詰まりによる影響

$k_2$ ：地下水位による影響

$\alpha$ ：安全率

|            |           |
|------------|-----------|
| 0.500 m    | (直接入力)    |
| 0.500 m    | (直接入力)    |
| ローム層(平均)   | (タブで選択)   |
| 0.0720 m/h | 自動        |
| 0.648      |           |
| 0.90       |           |
| 0.90       | (1m未満)    |
| 0.80       | (維持管理が必要) |

※飽和透水係数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P17、25

※影響係数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P32

### 3 係数の計算（a、b、c）

$$a = 0.120 \times W + 0.985 = 0.120 \times 0.5 + 0.985 \Rightarrow 1.045$$

$$b = 7.837 \times W + 0.82 = 7.837 \times 0.5 + 0.82 \Rightarrow 4.739$$

$$c = 2.858 \times W - 0.283 = 2.858 \times 0.5 - 0.283 \Rightarrow 1.146$$

### 4 比浸透量の算定

$$\text{比浸透量 } k = aH^2 + bH + c$$

$$k = 1.045 \times 0.5^2 + 4.739 \times 0.5 + 1.146 \Rightarrow 3.777 \text{ m}^3$$

### 5 基準浸透量の算定

$$\text{基準浸透量の算定 } Q_f = k_o \times k$$

$$Q_f = 0.072 \times 3.777 \Rightarrow 0.272 \text{ m}^3/\text{h}$$

### 6 設計浸透量

$$\text{設計浸透量 } Q = C \times Q_f$$

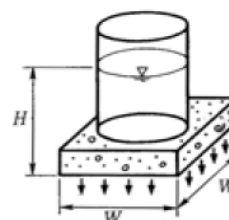
$$Q = 0.648 \times 0.272 \Rightarrow 0.176 \text{ m}^3/(\text{h} \cdot \text{個})$$

算定方法：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P27～34 参照

## 浸透ます（正方形）の単位浸透量の算定(底面)

### 1 対象となる施設の規模

浸透形状：正方形  
 浸透面：底面  
 設計水頭：1.5m以下  
 施設規模：幅 1.0m以下



### 2 設計条件

H：設計水頭 ≤ 1.5m

W：施設規模 ≤ 1.0m

土の種別

$k_0$ ：飽和透水係数（概略値）

C：影響係数（ $k_1 \times k_2 \times \alpha$ ）

$k_1$ ：目詰まりによる影響

$k_2$ ：地下水位による影響

$\alpha$ ：安全率

|            |           |
|------------|-----------|
| 0.500 m    | (直接入力)    |
| 0.500 m    | (直接入力)    |
| 微細砂        | (タブで選択)   |
| 0.1260 m/h | 自動        |
| 0.648      |           |
| 0.90       |           |
| 0.90       | (1m未満)    |
| 0.80       | (維持管理が必要) |

※飽和透水係数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P17、25

※影響係数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P32

### 3 係数の計算（a、b）

$$a = 1.676 \times W - 0.137 = 1.676 \times 0.5 - 0.137 \Rightarrow 0.701$$

$$b = 1.496 \times W^2 + 0.671 \times W - 0.015 \\ = 1.496 \times 0.5^2 + 0.671 \times 0.5 - 0.015 \Rightarrow 0.695$$

### 4 比浸透量の算定

比浸透量  $k = aH + b$

$$k = 0.701 \times 0.5 + 0.695 \Rightarrow 1.046 \text{ m}$$

### 5 基準浸透量の算定

基準浸透量の算定  $Q_f = k_0 \times k$

$$Q_f = 0.126 \times 1.046 \Rightarrow 0.132 \text{ m}^3/\text{h}$$

### 6 設計浸透量

設計浸透量  $Q = C \times Q_f$

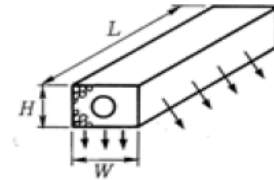
$$Q = 0.648 \times 0.132 \Rightarrow 0.085 \text{ m}^3/(\text{h} \cdot \text{個})$$

算定方法：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P27～34 参照

## 浸透側溝および浸透トレンチの単位浸透量の算定

### 1 対象となる施設の規模

浸透形状： トレンチ（溝）  
 浸透面： 側面及び底面  
 設計水頭： 1.5m以下  
 施設規模： 幅 1.5m以下



### 2 設計条件

|                                          |            |              |
|------------------------------------------|------------|--------------|
| H：設計水頭 ≤ 1.5m                            | 0.500 m    | (直接入力)       |
| W：施設規模 ≤ 1.5m                            | 0.500 m    | (直接入力)       |
| 土の種別                                     | 微細砂        | (タブで選択)      |
| $k_o$ ：飽和透水係数（概略値）                       | 0.1260 m/h | 自動           |
| C：影響係数（ $k_1 \times k_2 \times \alpha$ ） | 0.810      |              |
| $k_1$ ：目詰まりによる影響                         | 0.90       |              |
| $k_2$ ：地下水位による影響                         | 0.90       | (1m未満)       |
| $\alpha$ ：安全率                            | 1.00       | (メンテナンスフリー型) |

※ 飽 和 透 水 係 数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P17、25

※ 影 響 係 数：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P32

### 3 係数の計算（a、b）

$$a = 3.093$$

$$\Rightarrow \boxed{3.093}$$

$$b = 1.34 \times W + 0.677 = 1.34 \times 0.5 + 0.677$$

$$\Rightarrow \boxed{1.347}$$

### 4 比浸透量の算定

$$\text{比浸透量 } k = aH + b$$

$$k = 3.093 \times 0.5 + 1.347$$

$$\Rightarrow \boxed{2.894 \text{ m}^2/\text{h}}$$

### 5 基準浸透量の算定

$$\text{基準浸透量の算定 } Q_f = k_o \times k$$

$$Q_f = 0.126 \times 2.894$$

$$\Rightarrow \boxed{0.365 \text{ m}^3/\text{h}}$$

### 6 設計浸透量

$$\text{設計浸透量 } Q = C \times Q_f$$

$$Q = 0.81 \times 0.365$$

$$\Rightarrow \boxed{0.295 \text{ m}^3/(\text{h} \cdot \text{m})}$$

算定方法：「千葉県における宅地開発等に伴う雨水排水・貯留浸透計画策定の手引きの解説」 P27～34 参照

○木更津市公共下水道等雨水流出抑制に関する指導要綱

平成29年3月27日告示第79号

(目的)

第1条 この要綱は、木更津市公共下水道事業計画（以下「下水道事業計画」という。）で決定した全降雨量に対する下水道管渠に流入する最大雨水流出量の割合（「以下流出係数」という。）に合わせた適切な排水設備にすることにより、大雨等による浸水被害を未然に防ぐことを目的とする。

(定義)

第2条 この要綱において、次の各号に掲げる用語の意義は、それぞれ当該各号に定めるところによる。

- (1) 公共下水道等 下水道事業計画に基づき設置された雨水管及び道路側溝をいう。
- (2) 雨水流出抑制 雨水を地中に浸透させ、又は一時的に貯留することにより、公共下水道等に流出する雨水量を減少させることをいう。
- (3) 雨水流出抑制施設 次のいずれかに該当する施設をいう。
  - ア 雨水浸透施設
  - イ 雨水貯留施設
  - ウ ア及びイの施設を組み合わせた施設
  - エ その他市長が雨水流出抑制に効果があると認める施設

(対象施設)

第3条 この要綱は、公共下水道が供用開始又は供用開始見込の区域内若しくは都市下水路に排水設備を接続し排水を計画している土地で、建築物、駐車場、遊戯施設、鉄塔、ソーラー発電所等の施設を建設しようとする場合で、300平方メートル以上の土地に対して適用するものとする。

(雨水流出抑制量)

第4条 木更津市公共下水道事業計画で決定した排水区別流出係数の算出の平均流出係数の採用値、上総地区土地利用内訳及び流出係数算定表の採用流出係数を超える雨水流出量を抑制するものとする。

(雨水流出係数計算書・雨水流出抑制施設計画書の添付)

第5条 前条に該当する場合は、雨水流出係数計算書及び雨水流出抑制施設計画書を作成するものとする。

2 雨水流出抑制施設計画書は、木更津市公共下水道条例（昭和59年木更津市条例第14号）第5条に規定する排水設備等計画確認申請書に、添付するものとする。

(維持管理)

第6条 雨水流出抑制施設の設置者は、雨水流出抑制施設の機能を十分に発揮できるよう適切に維持管理するよう努めるものとする。

(その他)

第7条 この要綱の実施に関し必要な事項は、市長が別に定める。

附 則

この要綱は、平成29年4月1日から実施する。

附 則（令和7年6月17日告示第263号）

この要綱は、令和7年8月1日から施行する。