

雨水浸透阻害行為許可等のための  
雨水貯留浸透施設設計・施工技術指針  
(新川・境川(逢妻川)・猿渡川流域編)

設計資料編 目 次

第1章 雨水浸透阻害行為許可の要否判断

1-1	特定都市河川浸水被害対策法第9条に基づく雨水浸透阻害行為許可の判断の流れ	1-1
1-2	許可の要否において最初に確認する項目	1-2
1-2-1	特定都市河川流域内の確認	1-2
1-2-2	既着手工事の判断	1-2
1-3	雨水浸透阻害行為面積の算定(雨水浸透阻害行為面積の算定1)	1-3
1-3-1	雨水浸透阻害行為の許可が必要となる規模用件の算定	1-3
1-3-2	雨水浸透阻害行為面積算定の手順	1-3
1-4	行為区域の判断(雨水浸透阻害行為面積の算定2)	1-4
1-4-1	雨水浸透阻害行為面積の算定に係る行為区域について	1-4
1-4-2	複数の雨水浸透阻害行為が行われる場合の行為区域の考え方(一連性の判断)	1-4
1-4-3	既設道路や既設水路を挟んだ場合の一連性の判断	1-6
1-4-4	一連性の判断事例	1-8
1-5	土地利用形態の判断と流出係数(雨水浸透阻害行為面積の算定3)	1-11
1-5-1	土地利用形態の判断	1-11
1-5-2	行為前の宅地の範囲	1-11
1-5-3	行為後の宅地の範囲	1-13
1-5-4	土地利用区分と流出係数	1-14
1-5-5	土地利用形態と許可対象行為の判断のまとめ	1-16
1-5-6	透水性舗装の流出係数	1-17
1-5-7	太陽光発電の取り扱い	1-17
1-5-8	様式Aによる雨水浸透阻害行為面積の算出	1-18

第2章 技術的基準に適合する設計計算方法

2-1	対策工事計画の設計手順について	2-1
2-2	許容放流量の設定	2-2

2-2-1	区域外流入を含む行為区域について	2-2
2-3	集水区域の分割	2-3
2-3-1	集水区域の設定について	2-3
2-3-2	集水区域の設定の注意点	2-4
2-3-3	例外 1 (小規模な開発の集水区域の分割)	2-5
2-3-4	例外 2 (阻害行為面積が 1,000 m <sup>2</sup> 以上の宅地分譲の集水区域の分割)	2-6
2-4	合成流出係数の算定	2-8
2-4-1	土地利用形態と流出係数について	2-8
2-4-2	行為前後の流出係数の算定について	2-11
2-4-3	集水区域が行為区域外を含む場合の流出係数	2-12
2-4-4	様式 A' による合成流出係数の算出	2-13
2-4-5	システムへの集水区域面積と合成流出係数の入力	2-14
2-5	基準降雨	2-15
2-5-1	基準降雨	2-15
2-5-2	システムへの基準降雨の入力	2-17
2-5-3	変更申請で行為区域が拡大した場合の基準降雨	2-17
2-6	行為区域からの流出雨水量の算定	2-18
2-6-1	流出雨水量の算定式	2-18
2-6-2	システムでの行為前後の流出雨量の算定	2-18
2-7	浸透施設の効果の算定	2-19
2-7-1	設計に使用する浸透施設の浸透量の算定方法	2-19
2-7-2	飽和透水係数について	2-19
2-7-3	影響係数について	2-19
2-7-4	比浸透量の算定について	2-20
2-7-5	表 2-7-2 以外の施設形状の補正について	2-22
2-7-6	浸透施設の空隙貯留機能の算定について	2-23
2-7-7	浸透施設の比浸透能力及び空隙貯留容量の算定例	2-24
2-7-8	設計浸透量の算定について	2-25
2-7-9	エクセルファイル(浸透施設_一定量)を使った浸透能力の算定例	2-25
2-7-10	システムによる浸透施設の効果の算定	2-27
2-7-11	システムのグラフによる浸透施設の効果の確認	2-27
2-7-12	対策施設が浸透施設のみの場合の様式 A' ~ D の作成	2-29
2-8	貯留施設の効果の算定	2-32
2-8-1	貯留規模の算定式(自然調節方式)	2-32
2-8-2	調整池の規模の設計手順	2-33
2-8-3	調整池の水位-容量曲線について	2-34
2-8-4	調整池の「水深-容量表」の作成例	2-35
2-8-5	システムによる貯留施設の効果の算定	2-36
2-8-6	システムのグラフと表による貯留施設の効果の確認	2-37

2-8-7	貯留施設のみ場合の様式A' ～Dの作成	2-39
2-9	その他	2-43
2-9-1	区画整理事業における合成流出係数の算定法と集水区域	2-43
2-9-2	現地浸透試験の試験方法	2-44

### 第3章 雨水貯留浸透施設の一般事項

3-1	雨水貯留浸透施設の種類	3-1
3-1-1	浸透施設の種類	3-1
3-1-2	貯留施設の種類	3-2
3-1-3	浸透施設と貯留施設の併用	3-3

### 第4章 浸透施設の構造と設計計算

4-1	全ての浸透施設への注意事項	4-1
4-1-1	設置位置の注意事項	4-1
4-1-2	放流施設の注意事項	4-2
4-2	透水性舗装の構造及び設計計算	4-3
4-2-1	透水性舗装の種類	4-3
4-2-2	透水性舗装の比浸透量算定式	4-3
4-2-3	透水性舗装の有効面積（設計面積）について	4-4
4-2-4	透水性舗装(As)の構造と材料	4-6
4-2-5	透水性舗装(碎石)の構造と材料	4-7
4-2-6	透水性舗装(ブロック)の構造と材料	4-9
4-3	浸透側溝の構造及び設計計算	4-11
4-3-1	浸透側溝の構造	4-11
4-3-2	浸透側溝の材料	4-11
4-3-3	浸透側溝の比浸透量の算定方法	4-12
4-3-4	浸透側溝の空隙率の考え方	4-13
4-4	浸透トレンチの構造及び設計計算	4-14
4-4-1	浸透トレンチの構造	4-14
4-4-2	浸透トレンチの材料	4-15
4-4-3	浸透トレンチの比浸透量の算定方法	4-15
4-4-4	浸透トレンチと透水性舗装の重複における設計数量の取扱い	4-16
4-4-5	浸透トレンチの空隙率の考え方	4-16
4-4-6	浸透トレンチの配置間隔について	4-16
4-5	浸透ますの構造及び設計計算	4-17
4-5-1	浸透ますの構造	4-17
4-5-2	浸透ますの材料	4-17
4-5-3	浸透ますの比浸透量の算定方法	4-18
4-5-4	浸透ますと透水性舗装の重複における設計数量の取扱い	4-19
4-5-5	浸透ますの空隙率の考え方	4-20

4-6	地下貯留浸透施設の構造及び設計計算	4-21
4-6-1	地下貯留浸透施設の構造	4-21
4-6-2	地下貯留浸透施設の材料	4-22
4-6-3	地下貯留浸透施設の設計水頭	4-22
4-6-4	地下貯留浸透施設の比浸透量の算定方法	4-22
4-6-5	地下貯留浸透施設と透水性舗装の重複における設計数量の取扱い	4-24
4-6-6	地下貯留浸透施設の空隙率の考え方	4-24
4-6-7	二段オリフィスマス(分水マス)と地下貯留浸透施設の接続	4-25

## 第5章 貯留施設の構造と設計計算

5-1	オープン調整池(調整池・表面貯留)の構造	5-1
5-1-1	オープン調整池の構造の要件	5-1
5-1-2	オープン調整池の堤防の構造	5-1
5-1-3	オープン調整池の流出係数	5-4
5-2	地下貯留施設の構造	5-5
5-3	放流施設	5-6
5-3-1	放流施設(自然調節方式)の構造	5-6
5-4	揚水ポンプ及び排水ポンプを使用した貯留施設	5-8
5-4-1	ポンプ使用の注意点	5-8
5-4-2	揚水ポンプと二段オリフィス柵を利用した調整池	5-8
5-4-3	排水ポンプによる直接放流	5-10
5-4-4	調整池の一部が浸透施設の場合の考え方	5-11

## 第6章 システムを使用した設計計算例

6-1	調整池容量計算システムのインストール	6-1
6-1-1	調整池容量計算システムについて	6-1
6-1-2	調整池容量計算システムのダウンロード	6-1
6-1-3	調整池容量計算システムのインストール	6-2
6-2	調整池容量計算システムの計算手順	6-6
6-2-1	調整池容量計算システムの各ページの概要	6-6
6-2-2	調整池容量計算システムの主な操作方法	6-9
6-3	調整池容量計算システムの設計例	6-10
6-3-1	設計例1 「田」→「駐車場」(阻害行為面積500~1000m <sup>2</sup> 、集水区域1、 浸透施設のみ)	6-10
6-3-2	設計例2 「田」→「駐車場」(阻害行為面積1000m <sup>2</sup> 以上、集水区域2、 貯留施設のみ)	6-18
6-3-3	設計例3 「田」+「宅地」など→「共同住宅」 (阻害行為面積1000m <sup>2</sup> 以上、集水区域3、浸透施設、2段オリフィス+地下浸透貯留)	6-27
6-4	ポンプ排水による洪水調節の計算法	6-43

6-5 「貯めきり等」による洪水調節	6-44
--------------------	------

## 第7章 許可申請図書等の作成事例

7-1 雨水浸透阻害行為許可等の事務の概要	7-1
7-1-1 許可申請図書等の事務の流れと申請先・必要部数	7-1
7-1-2 様式等の入手方法	7-2
7-2 許可申請に必要な書類	7-4
7-2-1 許可申請図書の一覧表	7-4
7-2-2 許可申請図書の作成例	7-7

## 第8章 雨水貯留浸透施設の施工・完了検査

8-1 浸透施設の施工方法	8-1
8-2 貯留施設の施工方法	8-6
8-3 完了検査（法第17条）	8-7

## 第9章 雨水貯留浸透施設の維持管理

9-1 浸透施設の維持管理	9-1
9-1-1 一般事項	9-1
9-1-2 維持管理内容	9-2
9-2 貯留施設の維持管理	9-4

## 第10章 道路事業における設計

10-1 道路事業における設計基準	10-1
10-1-1 流出係数	10-1
10-1-2 集水区域	10-1
10-1-3 浸透機能の設計について	10-1

# 第1章 雨水浸透阻害行為許可の要否判断

## 1-1 特定都市河川浸水被害対策法第9条に基づく雨水浸透阻害行為許可の判断の流れ

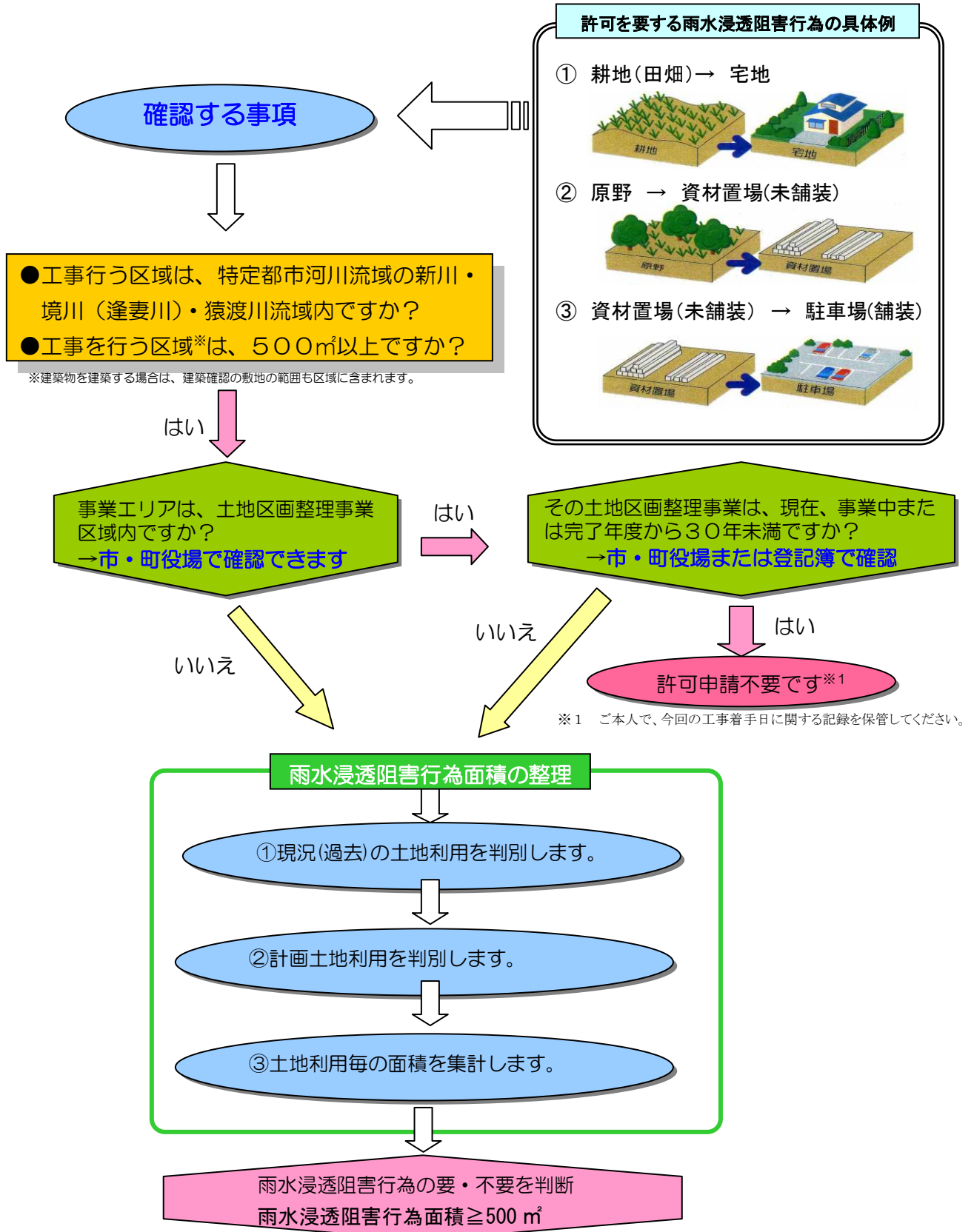


図1-1-1 雨水浸透阻害行為許可の判断の流れ

## 1-2 許可の要否において最初に確認する項目

### 1-2-1 特定都市河川流域内の確認

雨水浸透阻害行為の許可等の対象となる特定都市河川流域界付近の詳細については、「新川・境川流域総合治水協議会のホームページ」又は県ホームページ「マップあいち」により確認すること。

- 新川、境川・逢妻川・猿渡川流域の詳細図

<http://maps.pref.aichi.jp/modules/tinyd0/content/index.php?id=5>

「愛知県ホームページ」又は「新川・境川流域総合治水協議会のホームページ」→  
「マップあいち」→「くらし・安全」→「特定都市河川流域図」

緑の網掛け：新川流域

青の網掛け：境川・逢妻川・猿渡川流域

### 1-2-2 既着手工事の判断

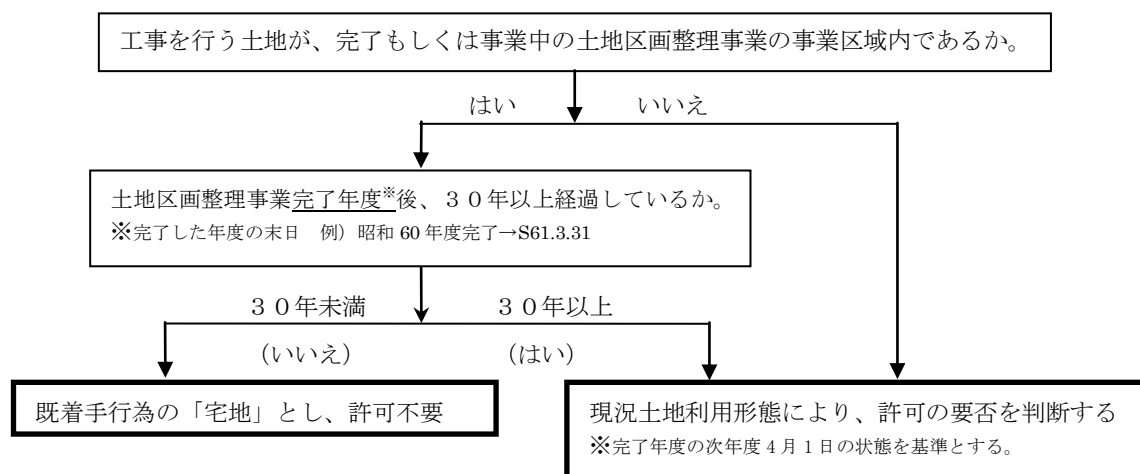


図1-2-1 区画整理事業区域における既着手工事の判断

## 1-3 雨水浸透阻害行為面積の算定（雨水浸透阻害行為面積の算定1）

## 1-3-1 雨水浸透阻害行為の許可が必要となる規模要件の算定

雨水浸透阻害行為の許可が必要となる規模要件は、行為区域の範囲において、複数の分散した雨水浸透阻害行為の区域の合計面積とする。

## 1-3-2 雨水浸透阻害行為面積算定の手順

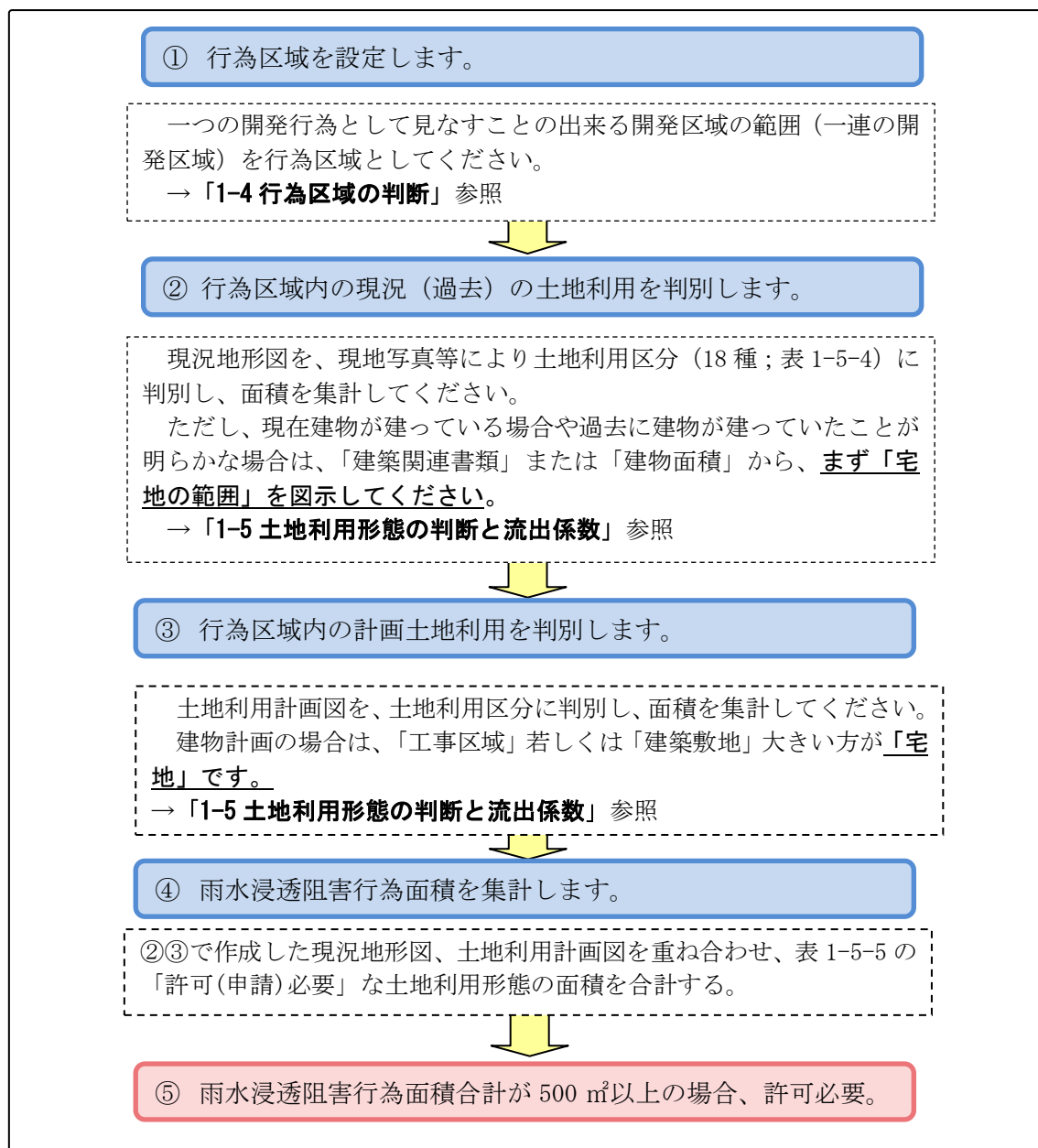


図1-3-1 雨水浸透阻害行為面積算定の手順



## 1-4 行為区域の判断（雨水浸透阻害行為面積の算定2）

### 1-4-1 雨水浸透阻害行為面積の算定に係る行為区域について

行為区域とは、一つの開発行為として見なすことの出来る開発区域の範囲とする。  
雨水浸透阻害行為の面積の算定及び雨水浸透阻害行為許可は、行為区域について行う。

### 1-4-2 複数の雨水浸透阻害行為が行われる場合の行為区域の考え方（一連性の判断）

隣接する複数の雨水浸透阻害行為の一連性の判断は次の①～⑥の要素を判断材料に、  
フロー図1-4-1により判断する。一連の行為は一つの行為区域とする。

- ①それぞれの雨水浸透阻害行為（以下行為）者が同一かどうか。
- ②それぞれの行為区域が隣接<sup>\*1</sup>しているかどうか。
- ③それぞれの行為時期が同時<sup>\*2</sup>または連続<sup>\*3</sup>で行われるかどうか。
- ④それぞれの開発の目的<sup>\*4</sup>が同じかどうか。
- ⑤構造を共有する<sup>\*5</sup>かどうか。
- ⑥開発後に土地の権利等が申請者の手から離れる<sup>\*6</sup>かどうか。

#### 【解説】

公平性の確保のため、一連性の判断基準を示した。

なお、行為者が複数いる場合の許可申請はいずれかの申請者かまたは連名で、行為区域全体で申請を行えばよい。

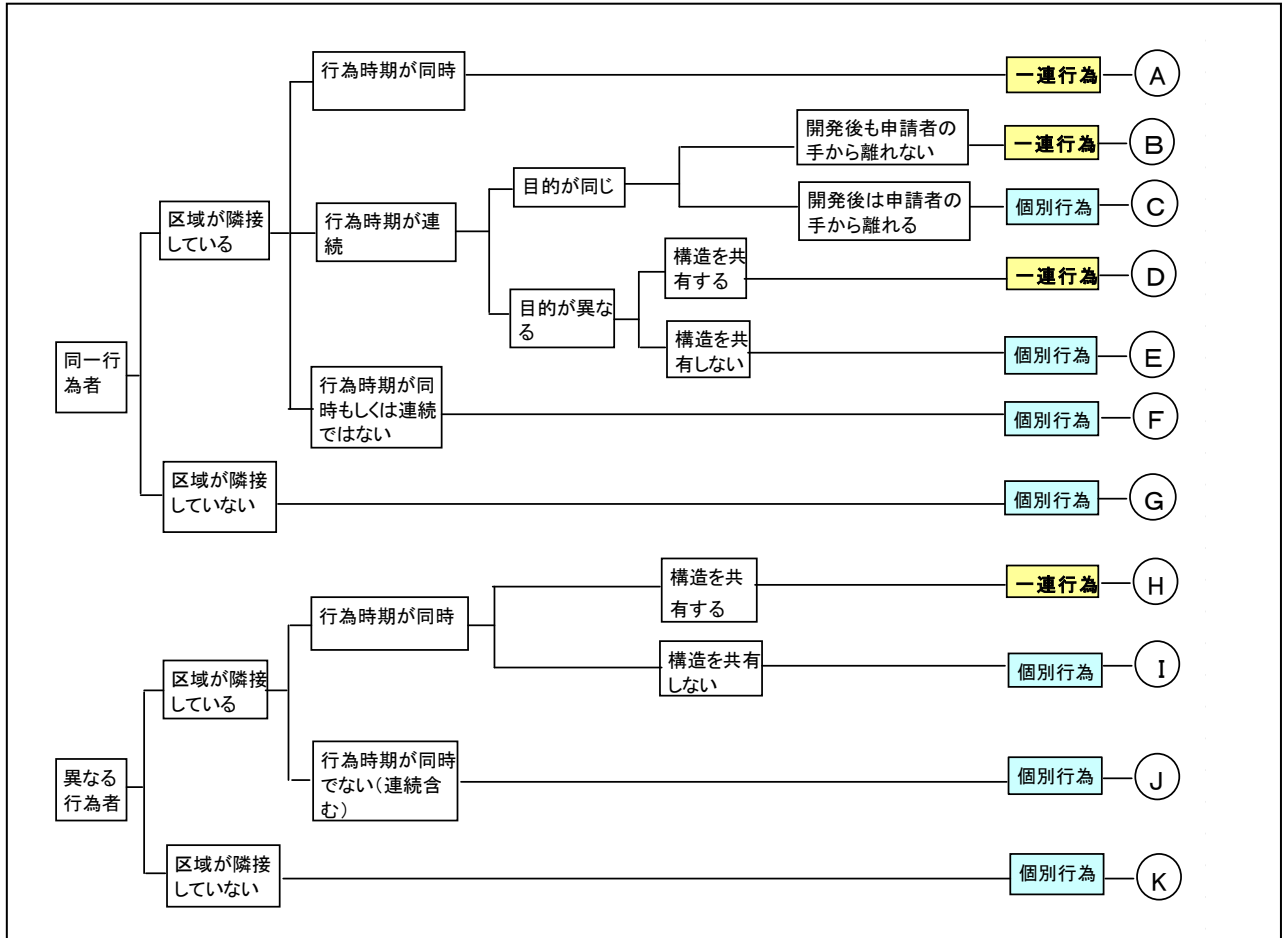
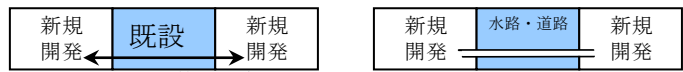


図1-4-1 複数の雨水浸透阻害行為が行われる場合の一連性判断フロー図

【フロー図の補足説明】

※1「隣接」とは以下の場合を含む。

複数の「雨水浸透阻害行為の区域」が離れている場合においても、「雨水浸透阻害行為の区域」と「間に挟まれている土地」が一体的な土地利用の場合または専用通路など設けた場合は複数の「雨水浸透阻害行為の区域」は隣接しているものとする。



※2 同時とは以下の場合を含む。

先行する工事(雨水浸透阻害行為)が完了する前に後続の工事を少しでも並行して行う場合は行為時期が同時とする。

※3 連続とは、先行する工事の完了後1年以内に後続(追加)の工事を行う場合

先行する工事の完了とは、許可等の手続きが必要な工事の場合は検査済証等の施行日を、手続きのない場合は対象工事が完了した日を表す。

後続の工事の開始は、施工者が現地で実際に工事を始める日を表す。

完了後1年以内とは、仮に、H20.7.1に先行工事が完了した場合、H21.6.30以前を表す。

また、後続(追加)の工事区域が500㎡以上の場合、「後続(追加)の工事を行う場合」を「後続(追加)の工事を着手する場合」として読み替える。

※4 開発の目的が同じ場合と異なる場合の例を以下に示す。

- 【目的が同じ例】
- ・Aさんの経営する賃貸共同住宅を複数棟建築する場合
  - ・B社の工場とその駐車場(事務所、関連する工場、社員寮等)
  - ・C社のa区域の宅地分譲とb区域の宅地分譲
  - ・Dさんの住宅(母屋)と離れ
  - ・E 法人の病院の従業員駐車場と患者や来客用の駐車場

- 【目的が異なる例】
- ・Aさんの経営する賃貸共同住宅とAさんの住む個人住宅
  - ・C社の宅地分譲と賃貸共同住宅
  - ・Dさんの住宅と貸し駐車場
  - ・Fさんの賃貸共同住宅と貸し駐車場

※5 構造を共有する場合の例を以下に示す。

- ・一方の開発敷地からの乗入れを共有する場合
- ・公益施設を共有する場合(駐車場、駐輪場、ゴミ置場、プロパンガス庫等)

※6 開発後に土地の権利等が申請者の手から離れるとは、宅地分譲の様に開発が完了した後に、申請者(開発者)から購入者に土地の権利等が替わるもの。

### 1-4-3 既設道路や既設水路を挟んだ場合の一連性の判断

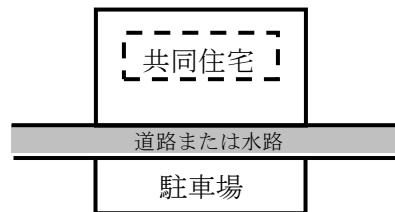
既設道路や既設水路を挟んだ場合は図1-4-2により一連性の判断をする。

#### 【解説】

各雨水浸透阻害行為間の雨水の流入や工事完了後の管理者により判断する。

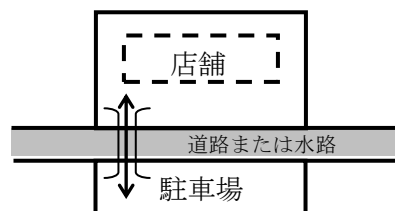
(i) 既設の道路や水路を挟んで開発を行う場合、別区域として扱います。

右図の場合、共同住宅、駐車場それぞれで雨水浸透阻害行為面積が 500 m<sup>2</sup>以上かどうか判断します。(道路や水路は別管理者の場合に限る)



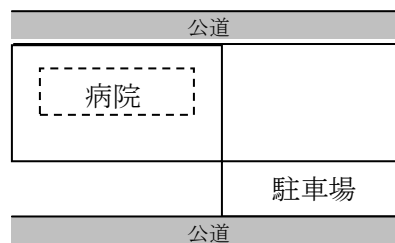
(ii) 橋梁など専用の道路により連続性が確保された場合、一体として扱います。(道路は道路法道路以外も含む)

右図の場合、店舗と駐車場を一体として雨水浸透阻害行為面積を算定します。

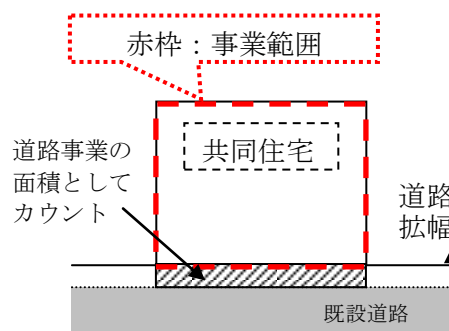


(iii) 接している場合は、一体として扱います。

右図の場合、病院と駐車場を一体として雨水浸透阻害行為面積を算定します。



(iv) 既設道路の拡幅や、水路の付け替えについて、承認工事または都市計画法39条に基づく場合、別事業として区域から外すことも可能です。なお、別事業(区域)としても、単独で雨水浸透阻害行為が 500 m<sup>2</sup>を超える場合は、申請が必要となります。この場合、対策施設を道路区域を含めて一体で計画する場合は、全体区域が行為区域となります。



(v) ①、②、③の3区域は(i)より別区域として扱う。

④既設道路の拡幅を伴う場合は、①、②、③と④は別事業として個々に面積を集計し、阻害行為面積が 500 m<sup>2</sup>以上であれば許可が必要。ただし、④の道路区域内に対策施設が設置できない場合で、①の区域とあわせて計画する場合は、①と④を一体の区域として扱います。

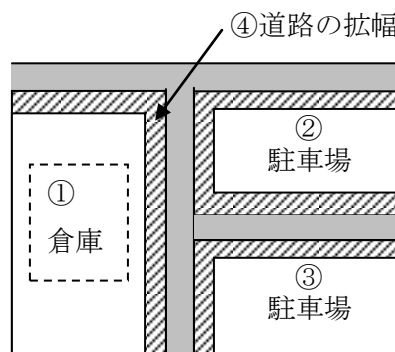


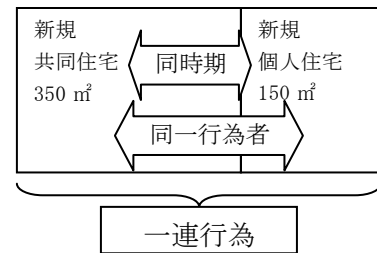
図1-4-2 道路や水路を挟んだ場合の判断について

1-4-4 一連性の判断事例

(1) 同時開発の場合

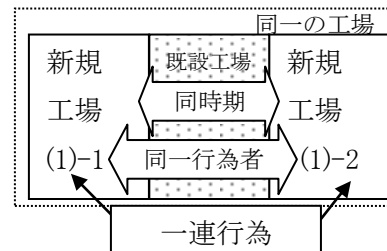
【例①】

- ◆ 同一行為者
  - ◆ 「個人住宅」150㎡と「共同住宅」350㎡が隣接
  - ◆ 同時に工事
- ⇒ 同一行為者－区域が隣接－行為時期が同時  
よって**一連行為**として判断し、阻害行為面積は500㎡なので→ 許可必要



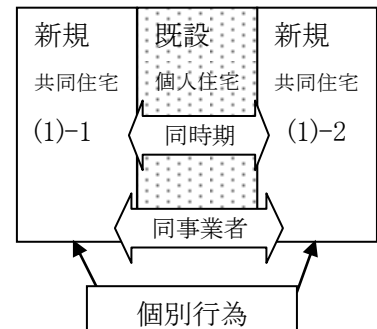
【例②】

- ◆ 工場敷地内(同一行為者)
  - ◆ 既設工場の両側に同じ会社の工場を新設一体として利用する
  - ◆ 同時に工事
- ⇒ 同一行為者－区域が隣接－行為時期が同時  
よって、**一連行為**として判断し、両側の面積の合計値を阻害行為面積とする。



【例③】

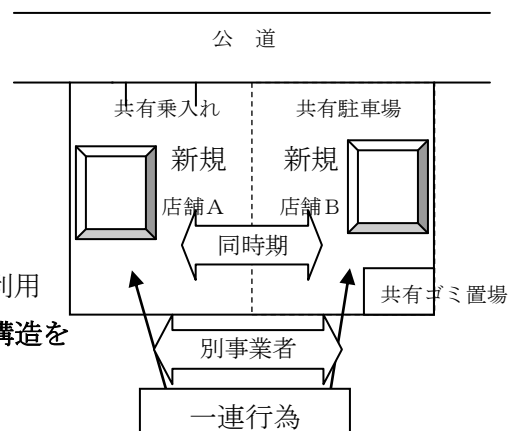
- ◆ 同一地主(同一事業者)
  - ◆ 既設の個人住宅(1年以上前に完了)の両側に共同住宅を新築
  - ◆ それぞれの共同住宅は同時に工事
- ⇒ 同一行為者－区域が隣接していない(既設と新規の目的が異なるため)よって、**個別事業**と判断する。  
(個々の共同住宅の面積で許可要否を判断する)



(2) 同時開発(構造を共有する)の場合

【例④】

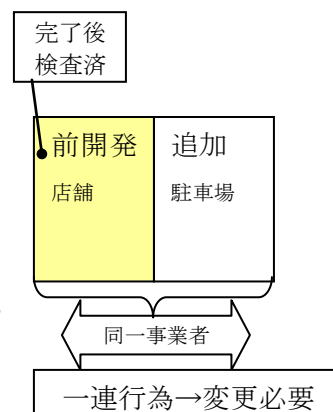
- ◆ 複数事業者
  - ◆ 隣接して店舗を新築
  - ◆ 同時に工事
  - ◆ 駐車場、乗入れ、ゴミ置場などを共有して土地利用
- ⇒ 異なる行為者－区域が隣接－行為時期が同時－構造を共有する よって**一連行為**として取り扱う。



## (3) 連続（追加）開発の場合

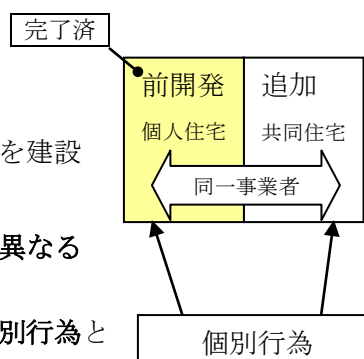
## 【例①】

- ◆店舗建設で法9条許可を取得・完了
  - ◆その後すぐ（1年以内）に、同一事業者が、隣接して店舗の駐車場(400㎡)を整備
- ⇒同一行為者－区域が隣接－行為時期が連続－目的が同じ  
－開発後も申請者の手から離れない
- よって、一連行為として判断し、変更許可が必要となる。  
この場合、阻害行為面積は当初申請と追加分の合計面積となる。



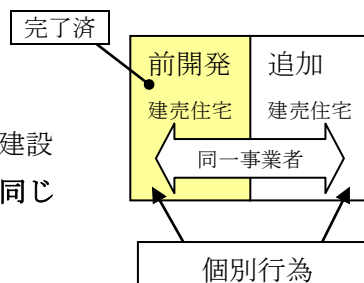
## 【例②】

- ◆500㎡未満（許可不要）の個人住宅を建設・完了
  - ◆その後1年以内に同一事業者が隣接して共同住宅を建設
  - ◆構造を共有しない
- ⇒同一行為者－区域が隣接－連続した時期－目的が異なる  
－構造が共有しない
- よって個人住宅と共同住宅を建築する場合は、個別行為として取り扱う。



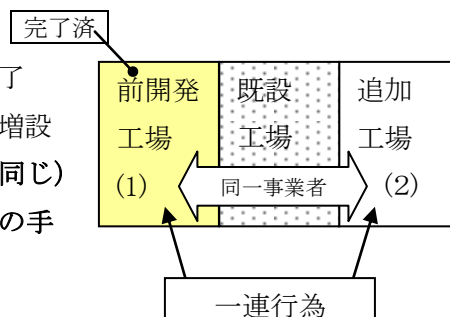
## 【例③】

- ◆500㎡未満（許可不要）の建売住宅を建設・完了
  - ◆完了後すぐに、同一事業者が隣接して建売住宅を建設
- ⇒同一行為者－区域が隣接－連続した時期－目的が同じ  
－開発後は申請者の手から離れる
- よって個別行為として取り扱う。



## 【例④】

- ◆既設工場に隣接して、工場(前開発)を増設・完了
  - ◆すぐに、反対側に隣接して、同じ会社の工場を増設
- ⇒同一行為者－区域が隣接（既設と新規の目的が同じ）  
－連続した時期－目的が同じ－開発後は申請者の手から離れない
- よって一連行為として取り扱う。



(※) 前開発の完了日は、雨水浸透阻害行為許可あるいは建築確認等の検査済証の施行日とし、駐車場の舗装工事などの場合は工事の完了日とし完了写真等により日付を確認する。その日から1年以内に行う行為を連続と取り扱う。

## 【例⑤】

◆店舗(460 m<sup>2</sup>)で建築確認の検査済証が発行済

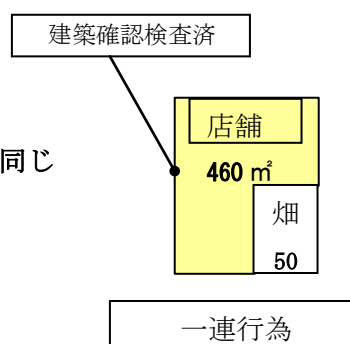
◆検査後すぐに、同一事業者が隣接して駐車場(50 m<sup>2</sup>)を整備し一体的に利用する場合。

⇒同一行為者—区域が隣接—連続した時期—目的が同じ

—開発後は申請者の手から離れない

よって、一連行為として扱う。

雨水浸透阻害行為面積 510 m<sup>2</sup>として許可申請が必要。



## 1-5 土地利用形態の判断と流出係数（雨水浸透阻害行為面積の算定3）

## 1-5-1 土地利用形態の判断

土地利用区分の判断は、特定都市河川流域指定時点及び申請時点の土地利用を登記書類及び現地写真、航空写真等により総合的に判断する。

## 1-5-2 行為前の宅地の範囲

行為前の宅地の範囲の判断については、既存の建物が存在する場合には、まず「宅地の範囲」を算出し、「宅地の範囲」に含まれない残りの土地については、1-5-4に示す土地利用区分毎に面積を求める。

なお、現況で建物が無い場合でも、当該土地に過去に建物が建っていたことを証明できる場合には、建物が存在する場合と同様に取扱う。

表1-5-1 行為前の宅地面積の算定手順

## STEP1 既存建物に関する

- ◇建築確認申請書に示された「敷地面積」
- ◇都市計画法に基づく開発許可申請書に示された「開発区域の面積」
- ◇農地転用許可申請書※（又は届出書※）に示された面積

※ただし、転用目的が建築物の建築に係るものに限る。

を宅地の範囲とする。（該当する書類を添付のこと）

## STEP2 STEP1 で宅地の範囲が明示できない場合、以下の方法により算出する。ただし、計画にて存置する建物は除く。

$$\text{宅地面積} = \text{建物面積} \blacklozenge \times \text{宅地係数} \blacklozenge$$

- ◆建物面積：建築面積、床面積、屋根面積のいずれか
- ◆◆宅地係数：工事区域が、500～1,000 m<sup>2</sup>未満の場合 3.0、1,000 m<sup>2</sup>以上の場合 2.0  
（敷地面積等に対する宅地面積の比率を用いて簡易に算出）

※宅地範囲は既存建物を含む一団の土地とし、宅地範囲を分割しないこと。また、既存の田畑を宅地にとりいれないこと。ただし、既存建物が点在し、かつ、土地利用が一体的に利用されていることが明らかな場合は、一体的に利用されている範囲内で宅地を分割してもよい

表1-5-2 過去に建物があったことを証明する書類の例

- ・ 建築工事に伴い過去に提出した書類（図面も含む）
- ・ 航空写真（国土交通省HPなど）・都市計画基本図（1/2500）
- ・ 登記簿（全部事項証明書）又は固定資産証明書



①

32000

30000

100 m<sup>2</sup>

既存の建物

砕利敷 860 m<sup>2</sup>

Σ A=960 m<sup>2</sup>

(公道)

**【左図のような土地の全面を利用して開発を行う場合】**

① 工事面積=960 m<sup>2</sup> < 1,000 m<sup>2</sup>  
⇒ 宅地係数=3.0  
**宅地面積=100 m<sup>2</sup>×3.0=300 m<sup>2</sup>**

② ①で算出した宅地面積を、建物を含んだ範囲で図示します。**(任意に設定)**

※工事区域から宅地の範囲を除いた面積 (=計画により、雨水浸透阻害行為の可能性のある面積) が500 m<sup>2</sup>未満であれば、この段階で許可不要となり、検討は終了です。

③ 500 m<sup>2</sup>以上であれば宅地の範囲以外の土地利用状況を表 1-5-4 により整理します。

砕利敷は「ローラー等で締め固められた**土地 (土・碎石)**」に分類され、その面積は  
960 m<sup>2</sup> - 300 m<sup>2</sup> = 660 m<sup>2</sup> となります。

②

32000

30000

100 m<sup>2</sup>

既存の建物

砂利敷 660 m<sup>2</sup>

既存の宅地の範囲\* 300 m<sup>2</sup>

(公道)

★宅地の範囲は既存建物を含む一団の土地とし、宅地の範囲を分割しないこと。また、既存の田畑を宅地の範囲にとりいれないこと。ただし、既存建物が点在し、かつ土地利用が一体的に利用されていることが明らかな場合は、一体的に利用されている範囲内で宅地の範囲を分割してもよい。

③

32000

30000

100 m<sup>2</sup>

既存の建物

砂利敷 610 m<sup>2</sup>

既存のコンクリート敷 250 m<sup>2</sup>

Σ A=960 m<sup>2</sup>

(公道)

(①び②は上と同様)

③ 宅地の範囲以外の土地利用状況を表 1-5-4 により整理します。

砕利敷は、「ローラー等で締め固められた**土地 (土・碎石)**」に、コンクリート敷は「**コンクリート等の不浸透性材料により舗装された土地**」に分類されます。

※コンクリート敷の部分は、開発により流出雨水量を増加させることが無い (流出係数が増加しない) ため、宅地の範囲と同様に、雨水浸透阻害行為範囲に当たらないと考えます。

よって、雨水浸透阻害の可能性のある部分の面積 (この例では砂利敷の面積) は、  
960 m<sup>2</sup> - 300 m<sup>2</sup> - 250 m<sup>2</sup> = 410 m<sup>2</sup> < 500 m<sup>2</sup>  
となり、**許可不要**となります。

④

32000

30000

100 m<sup>2</sup>

既存の建物

砂利敷 410 m<sup>2</sup>

既存のコンクリート敷 250 m<sup>2</sup>

既存の宅地の範囲 300 m<sup>2</sup>

(公道)

図1-5-1 現況土地利用面積の算出例

### 1-5-3 行為後の宅地の範囲

建物を計画する場合は、「工事区域」と「建築敷地」のうち面積の大きい方を宅地の範囲とする。ただし、「建築敷地」が計画にて存知する既存建築物を含む場合は、「工事区域」を宅地の範囲とする。

建物を計画する場合の行為区域の判断は、下表1-5-3のとおりとする。

表1-5-3 建物計画における宅地の範囲の設定

建物を計画する場合は、次の①と②のうち面積の大きい方を宅地の範囲とする。

① 「工事区域」

例1) 建物のみ建築し、土地は改変しない場合・・・工事区域は**建物部分**

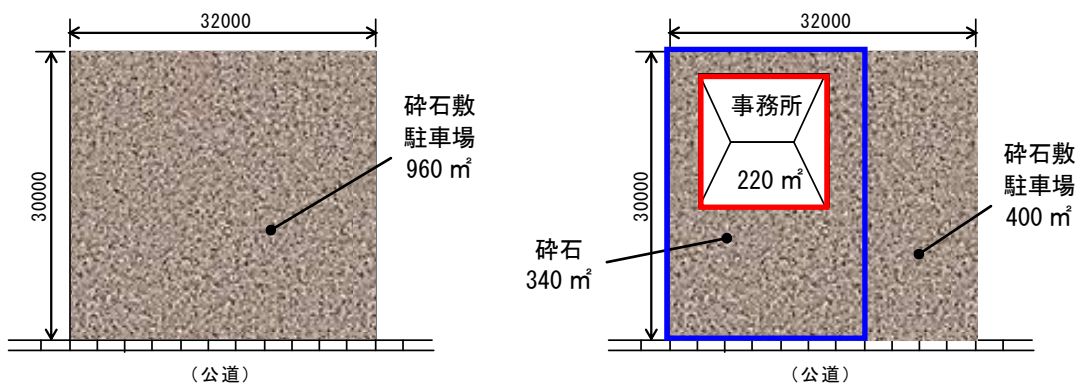
例2) 建築、舗装、外構など建物と併せて整備・・・工事区域は**整備エリア全体**  
(既設の撤去工事は除く)

※ただし、②建築敷地外の整備エリアにおいて、流出係数を増加させない工事範囲は工事区域の対象としない。

② 「建築敷地」

※建築敷地とは、建築確認申請にあたり、申請図書に示す敷地（建築物の敷地）を表す。

○砕石敷の駐車場の一部に事務所を建築する場合



◇**工事区域**・・・現況から改変した事務所部分 (A=220 m<sup>2</sup>)

◇**建築敷地**・・・建築確認申請図書に示す敷地 (220 m<sup>2</sup> + 340 m<sup>2</sup> = 560 m<sup>2</sup>)

よって、上記で面積の大きい**建築敷地**が**宅地の範囲** (560 m<sup>2</sup>) となります。

※宅地の範囲には、表 1-5-4 では「締め固められた土地」と整理できる砕石敷が含まれますが、建物の用に供する土地として、「宅地」として扱います。

図1-5-2 計画土地利用面積の算出例

## 1-5-4 土地利用区分と流出係数

表 1-5-4 土地利用区分

土地利用形態	流出係数	定義
①宅地	0.9	宅地の定義は、次に掲げる建物(工作物を含む。以下同じ。)の用に供するための土地をいう。 イ 現況において、建物の用に供している土地。 ロ 過去において、写真及び図面等で建物の用に供していたことが明らかな土地。 宅地の範囲は基本的に建築確認申請書の敷地面積の範囲とする。(登記簿「地目」はあくまでも参考扱い) ※なお、太陽光発電の用に供している土地は宅地と判断する。
②池沼 ③水路 ④ため池	1.0	常時又は一時的に水面を有する池沼、水路及びため池をいう。なお、特定都市河川流域に指定以前に設置された防災調整池も含む。
⑤道路 ⑥(法面)	■0.9 (法面を有しない) ■法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。	一般の交通の用に供する道路(高架の道路及び軌道法(大正10年法律第76号)に規定する軌道を含む。)をいうものであり、当該道路の敷地の範囲を含む。なお、道路法(昭和27年法律第180号)に規定する道路かどうかを問わない。
⑦鉄道線路 ⑧(法面)	■0.9 (法面を有しない) ■法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。	鉄道線路とは鉄道の敷地のうち、線路の敷地の範囲(高架の鉄道を含む。)をいう。なお、操車場は鉄道線路には含まない。
⑨飛行場 ⑩(法面)	■0.9 (法面を有しない) ■法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。	飛行場は空港、ヘリポート等(飛行場の外に設置された航空保安施設の敷地を含む。)をいう。 (ターミナル、格納庫、事務所、滑走路、エプロン、芝等)
⑪不浸透性の材料に覆われた土地(法面以外)	0.95	○舗装された土地 コンクリート等の不浸透性の材料*により覆われた土地(法面を除く。) ※一面を覆い、蓋がされるものが対象
⑫不浸透性の材料に覆われた法面	1.0	○舗装された土地 コンクリート等の不浸透性の材料により覆われた法面。
⑬排水施設が整備されたゴルフ場	0.5	排水施設の設置目的から、ゴルフ場の敷地のすべてではなく、当該排水施設の集水範囲の対象となる区域の土地をいう。(排水平面図等確認のこと)

土地利用形態	流出係数	定義
⑭排水施設が設置された運動場その他これに類する施設	0.8	運動場の敷地のすべてではなく、当該排水施設の集水範囲の対象となる区域の土地をいう。 (野球場、陸上競技場、サッカー場等)
⑮締め固められた土地	0.5	運動場、資材置き場、未舗装駐車場など、目的を持って締め固められ、建築物が建築できる程度又は通常車両等が容易に走行できる程度に締め固められた土地(⑬及び⑭に掲げるものを除く。)をいう。 その他、「公園の多目的広場」や「既設の庭の芝生など」、車両が駐車できるような状態であれば締め固められた土地とする。 穴あきの植生ブロックや樹脂パレットの敷設も含まれる。
⑯山地	0.3	平均勾配が10%以上の土地(①から⑮、⑰、⑱-1及び⑱-2に掲げるものを除く。)をいう。
⑰人工的に造成され植生に覆われた法面	0.4	人工的に造成され植生に覆われた法面をいう。 土地利用は法面のみとし、兼用の場合は別として扱う。 平均勾配が10%以上の土地 ※範囲を特定すること。(連続する工作物等)
⑱-1 林地・原野	0.2	平均勾配が10%未満で、一体的に林又は草地等を形成している土地(①から⑮、⑰及び⑱-2に掲げるものを除く。)をいう。
⑱-2 耕地	0.2	耕作の目的に供される土地(水田(灌漑中であるか否かを問わない。)を含む。)をいうこと。田・畑など示す。  また、花壇や植栽帯など通常、人や車の出入りがなく、ほぐした状態が維持される場所であれば、耕地扱いとする。  なお、公園や庭の「芝生(広場)」も「計画」において、整備の施工段階で一旦締め固められた土地であっても、十分耕起が行われることによって、整備後、通常車両等が容易に走行できる程度までは締め固められていない状態となつて、維持されるものについては、耕地として扱うことも可能。 ※範囲を特定すること。(連続する工作物等必要)

<留意事項>

1. 宅地は、建物等と庭園、駐車場等その附属施設を含めて宅地と判断する。  
宅地の区域については、現況(過去)と計画において判断が異なり、詳細は、1-5-2、1-5-3を参照。
2. 池沼、水路及びため池については、堤防等一体として考えられる範囲を一括して設定する。
3. 道路(高架道路を含む。)は、行為区域内の路肩から路肩までの範囲(歩道又は植栽帯がある場合はこれらを含む。)について道路(法面を有しないもの。)の流出係数を適用する。舗装・未舗装にかかわらない。
4. 鉄道は、駅舎、付属施設及び路線の敷地すべてが含まれる。
5. 飛行場は、滑走路、誘導路、過走帯、駐機場、着陸帯、ターミナル施設、芝等の敷地の範囲が含まれる。
6. ゴルフ場及び運動場は、排水施設(暗渠等)の集水区域を対象として設定すること。
7. 未舗装駐車場とは、不浸透性の材料に覆われた物以外の状態のことをいう。(例：碎石舗装は未舗装)

1-5-5 土地利用形態と許可対象行為の判断のまとめ

表1-5-5 雨水浸透阻害行為許可対象行為判断表

【雨水浸透阻害行為 許可(申請)対象の行為判断表】

		行為前の土地利用形態															
		宅地等(別表1)							舗装(別表2)		その他(別表3)			別表4(別表1から3以外)			
		宅地	池沼	水路	ため池	道路	鉄道線路	飛行場	コンクリート(法面除く)	コンクリート(法面)	ゴルフ場	運動場	ローラーを用いて締固	山地	植生法面	林地、耕地、原野	
行為後の土地利用	宅地等(別表1)	宅地	0.90	1.00	1.00	1.00	0.90	0.90	0.90	0.95	1.00	0.50	0.80	0.50	0.30	0.40	0.20
		0.90	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号	
		池沼	A	-0.10	-0.10	-0.10	0.00	0.00	0.00	-0.05	-0.10	0.40	0.10	0.40	0.60	0.50	0.70
		1.00	0.10	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号	
		水路	A	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号
		1.00	0.10	0.00	0.00	0.00	0.10	0.10	0.10	0.05	0.00	0.50	0.20	0.50	0.70	0.60	0.80
		ため池	A	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号
		1.00	0.10	0.00	0.00	0.10	0.10	0.10	0.05	0.00	0.50	0.20	0.50	0.70	0.60	0.80	
		道路	A	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号
		0.90	0.00	-0.10	-0.10	-0.10	0.00	0.00	-0.05	-0.10	0.40	0.10	0.40	0.60	0.50	0.70	
	鉄道線路	A	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号	
	0.90	0.00	-0.10	-0.10	-0.10	0.00	0.00	-0.05	-0.10	0.40	0.10	0.40	0.60	0.50	0.70		
	飛行場	A	A	A	A	A	A	A	B	B	1号	1号	1号	1号	1号	1号	
	0.90	0.00	-0.10	-0.10	-0.10	0.00	0.00	-0.05	-0.10	0.40	0.10	0.40	0.60	0.50	0.70		
	舗装(別表2)	コンクリート(法面除く)	A	A	A	A	A	A	A	B	B	2号	2号	2号	2号	2号	2号
		0.95	0.05	-0.05	-0.05	-0.05	0.05	0.05	0.05	-0.05	-0.05	0.45	0.15	0.45	0.65	0.55	0.75
		コンクリート(法面)	A	A	A	A	A	A	A	B	B	2号	2号	2号	2号	2号	2号
		1.00	0.10	0.00	0.00	0.00	0.10	0.10	0.10	0.05	0.00	0.50	0.20	0.50	0.70	0.60	0.80
	その他(別表3)	ゴルフ場	A	A	A	A	A	A	A	B	B	C	C	3号	3号	3号	
		0.50	-0.40	-0.50	-0.50	-0.50	-0.40	-0.40	-0.40	-0.45	-0.50	-0.30	0.00	0.20	0.10	0.30	
運動場		A	A	A	A	A	A	A	B	B	C	C	3号	3号	3号		
0.80		-0.10	-0.20	-0.20	-0.20	-0.10	-0.10	-0.10	-0.15	-0.20	0.30	0.50	0.40	0.60	0.60		
ローラーを用いて締固	A	A	A	A	A	A	A	B	B	C	C	3号	3号	3号			
0.50	-0.40	-0.50	-0.50	-0.50	-0.40	-0.40	-0.40	-0.45	-0.50	0.00	-0.30	0.20	0.10	0.30			
別表4(別表1から3以外)	山地	A	A	A	A	A	A	A	D	D	D	D	D	D	D		
	0.30	-0.60	-0.70	-0.70	-0.70	-0.60	-0.60	-0.60	-0.65	-0.70	-0.20	-0.50	-0.20	-0.10	0.10		
	植生法面	A	A	A	A	A	A	A	D	D	D	D	D	D	D		
	0.40	-0.50	-0.60	-0.60	-0.60	-0.50	-0.50	-0.50	-0.55	-0.60	-0.10	-0.40	-0.10	0.10	0.20		
林地、耕地、原野	A	A	A	A	A	A	A	D	D	D	D	D	D	D			
0.20	-0.70	-0.80	-0.80	-0.80	-0.70	-0.70	-0.70	-0.75	-0.80	-0.30	-0.60	-0.30	-0.10	-0.20			

- 分類番号
- A : 従前の土地利用が“宅地等”であり、法第9条第1項に該当しない行為のため、許可(申請)不要
  - B : 法第9条、令第6条第2項に該当する行為のため、許可(申請)不要
  - C : 法第9条第1項第3号に該当しない行為のため、許可(申請)不要
  - D : 法第9条第1項各号に該当しない行為のため、許可(申請)不要
  - 1号 : 法第9条1項第1号に該当する行為のため、**許可(申請)必要**
  - 2号 : 法第9条1項第2号に該当する行為のため、**許可(申請)必要**
  - 3号 : 法第9条1項第3号に該当する行為のため、**許可(申請)必要**

セルの凡例  
分類番号  
fの増分

### 1-5-6 透水性舗装の流出係数

表1-5-6 透水性舗装の流出係数

対策施設及び土地形態	流出係数
透水性舗装 (アスファルト、コンクリート、ブロック)	0.95 (宅地の範囲内 0.9、調整池内 1.0)
透水性舗装(砕石) ※対策施設の要件を満たしたもの	0.95 (宅地の範囲内 0.9、調整池内 1.0)
砕石敷き(透水性舗装ではない) 植生ブロック、樹脂系パレット	0.5 (宅地の範囲内 0.9、調整池内 1.0)

### 1-5-7 太陽光発電の取り扱い

太陽光発電に係る、雨水浸透阻害行為における土地利用形態の考え方を以下に示す。

①太陽光発電の用に供する行為区域の土地利用形態は、すべて「宅地」とする(図 1-5-3 参照)。

②ただし、太陽光発電(機電設備や管理用通路等の付帯施設を含む)とその他の区域が明確に分離できるのであれば、土地利用形態を分けることも可とする。

#### 【②の補足事項】

※明確に分離とは、現地においてその境界が明示できる場合(杭やロープ等を設置)に限る。

※その他の区域に、透水性の防草シートと敷設する場合でも、その行為自体が法第9条第1項の「宅地等にするために行う土地の形質の変更」に該当するため行為区域に含むこととし、維持管理で人や車両が通行することも想定されるため、土地利用形態は「締め固められた土地」相当とする。

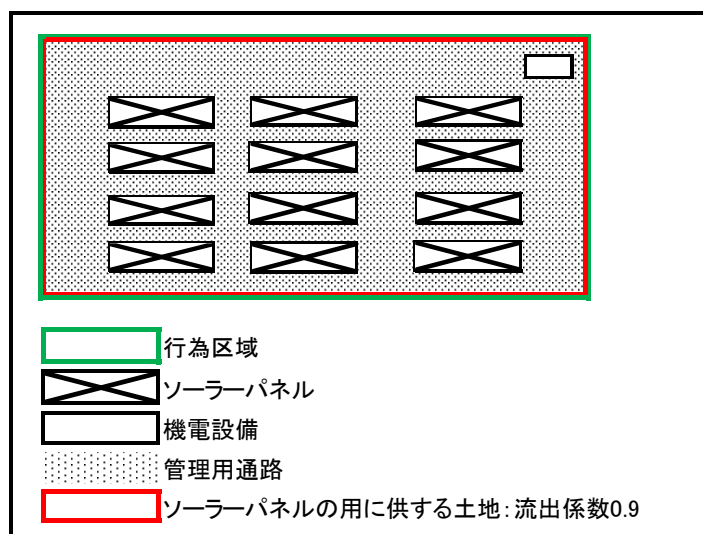


図 1-5-3 太陽光発電の流出係数設定の考え方

1-5-8 様式Aによる雨水浸透阻害行為面積の算出

雨水浸透阻害行為面積の算出は、様式Aを使用して算出できる。

行為前後の行為区域を土地利用形態で色分けした図面を重ね合わせて、変化した土地利用形態と面積、変化しない土地利用形態と面積をそれぞれ様式Aに入力する。

黄色部分に数値を入力すると自動的に算出される。

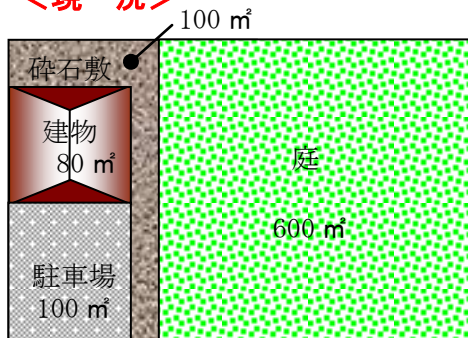
表1-5-7 様式A（土地利用別面積集計表；図1-5-4の例）

土地利用別面積集計表		エラーチェック	OK					(様式A)
区分	土地利用の形態の細区分	①現況土地利用面積(m <sup>2</sup> )	②計画土地利用面積(m <sup>2</sup> ) 上段：現況が1号及び2号関連 中段：現況が3号関連 下段：現況が1～3号関連以外	③雨水浸透阻害行為の該当面積(m <sup>2</sup> ) 1-2号関連：②の中段+下段 3号関連：②の下段	流出係数	行為前集水面積(ha)	行為後集水面積(ha)	
宅地等に該当する土地	宅地	240	340 540	540	0.900	0.0240	0.0880	
	池沼				1.000			
	水路				1.000			
	ため池				1.000			
	道路 (法面を有しないものに限る。)				0.900			
	道路 (法面を有するものに限る。)	不浸透法面 (流出係数=1.00)						
		植生法面 (流出係数=0.40)						
		上記以外の土地 (流出係数=0.90)						
	鉄道道路 (法面を有しないものに限る。)				0.900			
	鉄道道路 (法面を有するものに限る。)	不浸透法面 (流出係数=1.00)						
		植生法面 (流出係数=0.40)						
		上記以外の土地 (流出係数=0.90)						
飛行場 (法面を有しないものに限る。)				0.900				
飛行場 (法面を有するものに限る。)	不浸透法面 (流出係数=1.00)							
	植生法面 (流出係数=0.40)							
	上記以外の土地 (流出係数=0.90)							
宅地等以外の土地	第2号関連 コンクリート等の不浸透性材料により舗装された土地 (法面を除く。)	100			0.950	0.0100		
	コンクリート等の不浸透性材料により覆われた法面				1.000			
	第3号関連 ゴルフ場 (雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)				0.500			
	運動場その他これに類する施設 (雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)				0.800			
	ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められた土地	540			0.500	0.0540		
掲上げる第1号土地号以外の第3号土地号に	山地				0.300			
	人工的に造成され植生に覆われた法面				0.400			
	林地、耕地、原野、その他ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められていない土地				0.200			
合計		880	880	540		0.0880	0.0880	
合成流出係数				↑ 上記面積が500m <sup>2</sup> 以上の場合、許可申請対象		0.660	0.900	

■戸建住宅→集合住宅開発の例（事業全体面積＝880㎡）

<宅地面積を証明する資料が無い場合→宅地係数を用いた算定>

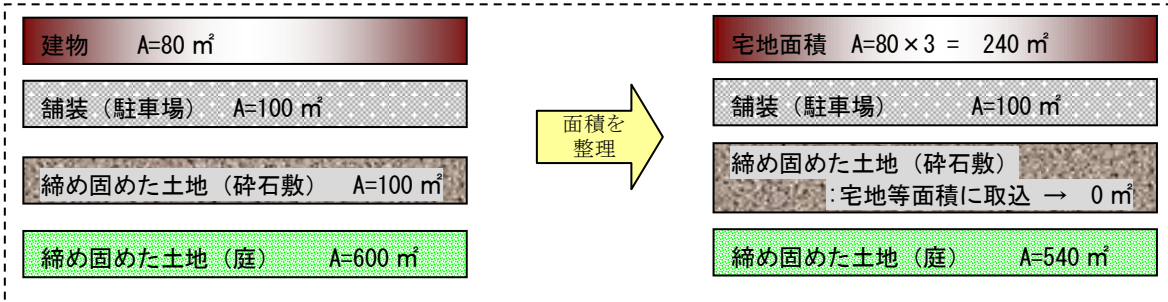
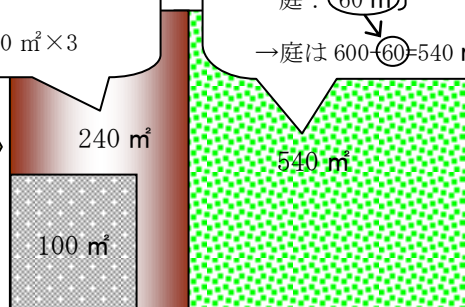
<現況>



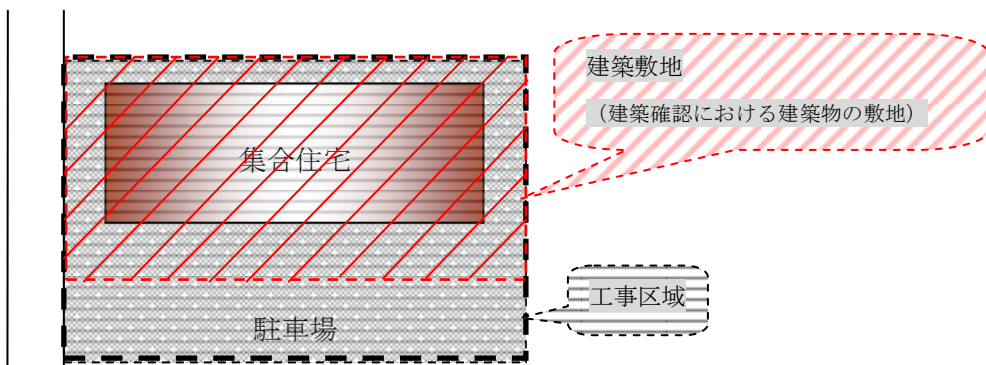
事業全体面積<1,000㎡  
なので、宅地係数=3  
宅地面積=80㎡×3

宅地面積を以下のように配分  
建物：80㎡  
砕石敷：100㎡  
庭：60㎡ } 240㎡  
→庭は600-60=540㎡

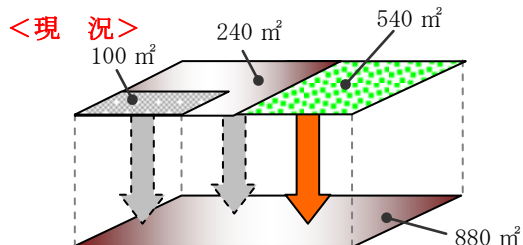
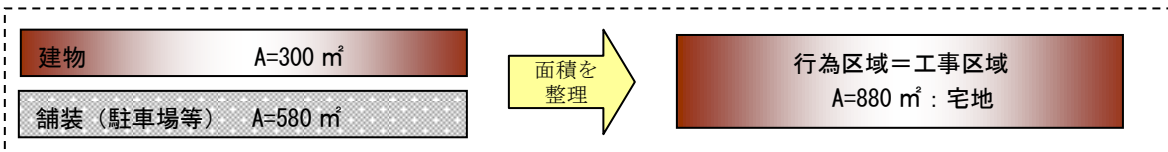
・18区分に分類  
・宅地の範囲を整



<将来計画>



工事区域>建築敷地 → 1-5-3より、宅地の範囲=工事区域となる



<将来計画>

雨水浸透阻害行為面積=540㎡ ≥ 500㎡ →雨水浸透阻害行為許可が必要

図1-5-4 雨水浸透阻害行為面積算出方法（計画時の宅地面積＝3×建物面積の場合）



## 第2章 技術的基準に適合する設計計算方法

### 2-1 対策工事計画の設計手順について

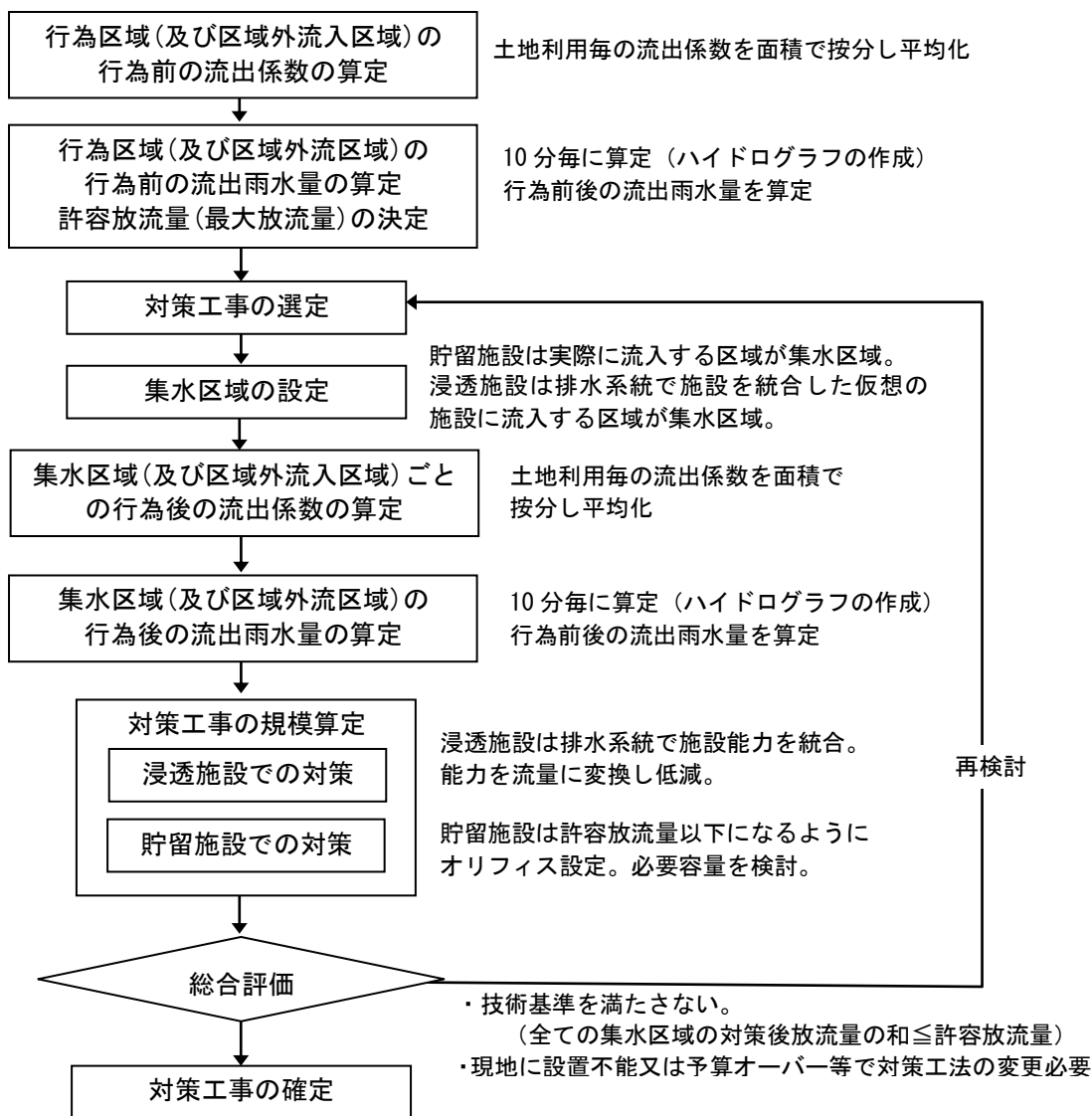


図2-1-1 必要な対策工事の設計順序イメージ

## 2-2 許容放流量の設定

### 2-2-1 区域外流入を含む行為区域について

行為区域外からの雨水貯留浸透施設への流入（区域外流入）及び行為区域から雨水貯留浸透施設を経ずに区域外へ直接放流すること（直接放流）は避けることが望ましい。

やむを得ずこれらを行う場合は、区域外流入による雨水貯留施設の規模不足や直接放流により放流量が過大とならないようにすること。

申請者の管理外である区域外流入を対策施設に流入させないことが望ましいことを示した。やむを得ず「行為後に区域外の流入をする場合」は「区域外流入範囲と行為区域の最大放流量の合計」が「許容放流量」となる。

なお、雨水浸透阻害行為面積が 500 m<sup>2</sup>以上 1000 m<sup>2</sup>未満の場合は、設計計算において、区域外流入を考慮しなくてよい。

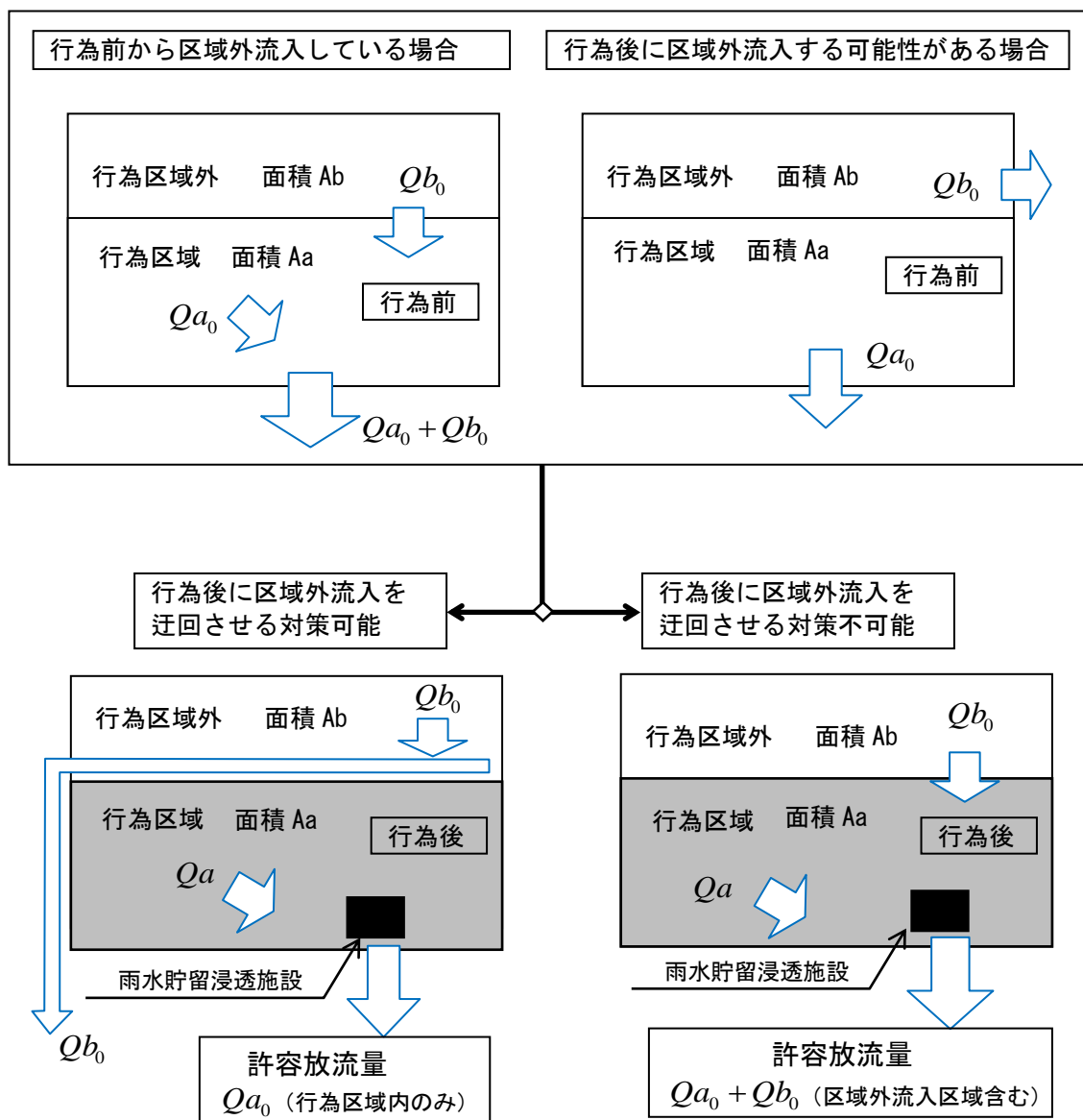


図2-2-1 区域外を含めた集水区域の許容放流量の考え方

## 2-3 集水区域の分割

### 2-3-1 集水区域の設定について

対策工事後の流出雨水量の算定は、行為区域外を含む計画により対策施設に集水される範囲（集水区域）を設定し、集水区域ごとに流出抑制された流出雨水量を算定し、それらを合計するものとする。また直接放流区域も集水区域のひとつと考える。

集水区域の設定方法は、該当する対策施設の種類により次のとおりとする。

貯留施設の場合は、対策施設に実際に雨水が集まる範囲を集水区域とする。

浸透施設の場合は、分散配置された浸透施設を個々に算定せず、排水系統を考慮し浸透施設を統合して考え、統合した対策施設に実際に雨水が集まる範囲を集水区域とする。

#### 【解説】

集水区域の範囲や境界（分水嶺）は、①雨水排水管の配置状況（排水系統）②計画地盤の高さや勾配 ③地表雨水を分水する構造物などにより実際に地表の雨水が対策施設に集水されるか、またその場所で分水するかにより判断する。

### 2-3-2 集水区域の設定の注意点

#### (1) 行為区域外からの雨水が流入する場合

行為区域外からの雨水が流入する場合は、区域外も含め土地利用区分に分類を行い、実際に対策施設に流れ込む区域を集水区域として設定すること。

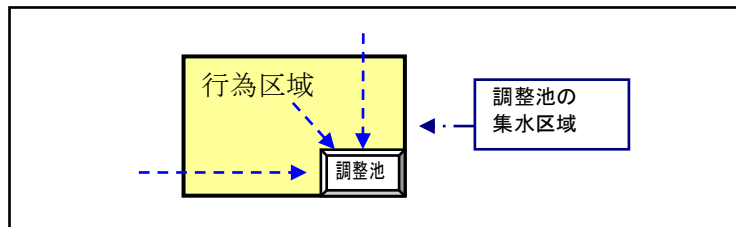


図2-3-1 区域外流入における取水区域

#### (2) 排水系統が複数になる場合

排水系統が複数になる場合は、必ず集水区域を分割してから検討を行うこと。

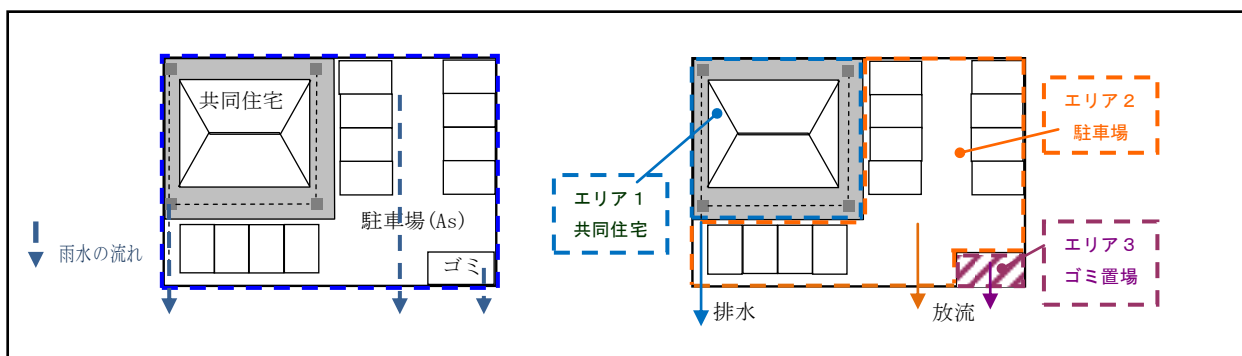


図2-3-2 排水系統にあわせて集水区域を分割した例 (3エリア)

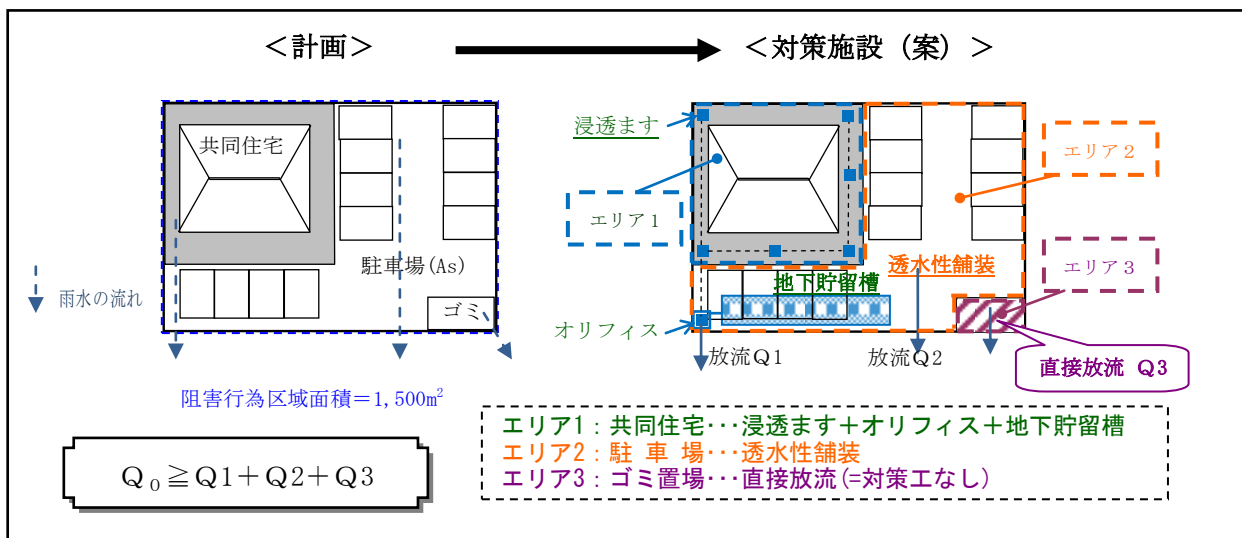


図2-3-3 集水区域毎に計画した対策施設の例

2-3-3 例外1 (小規模な開発の集水区域の分割)

なお、雨水浸透阻害行為面積が500㎡以上1,000㎡未満の場合は、行為区域全体を一つの「集水区域」とみなして算定してもよい。

なお、雨水浸透阻害行為面積が500㎡以上1,000㎡未満、かつ宅地分譲のような1区画500㎡未満の小規模な宅地については、開発道路を含む任意の「集水区域」を設定できる。

(1) 阻害行為面積が 500 ㎡以上 1,000 ㎡未満の場合

この場合は、排水系統が複数の場合でも、行為区域全体を一つの「集水区域」とみなし、設定した全ての対策施設で処理するものとして計算してもよい。また、直接放流区域も集水区域に含まれ、区域外流入について考慮しなくてもよい。ただし、直接放流の区域は必要最小限とし、区域内の雨水は基本的に対策施設に流れ込むように計画されることが望ましい。

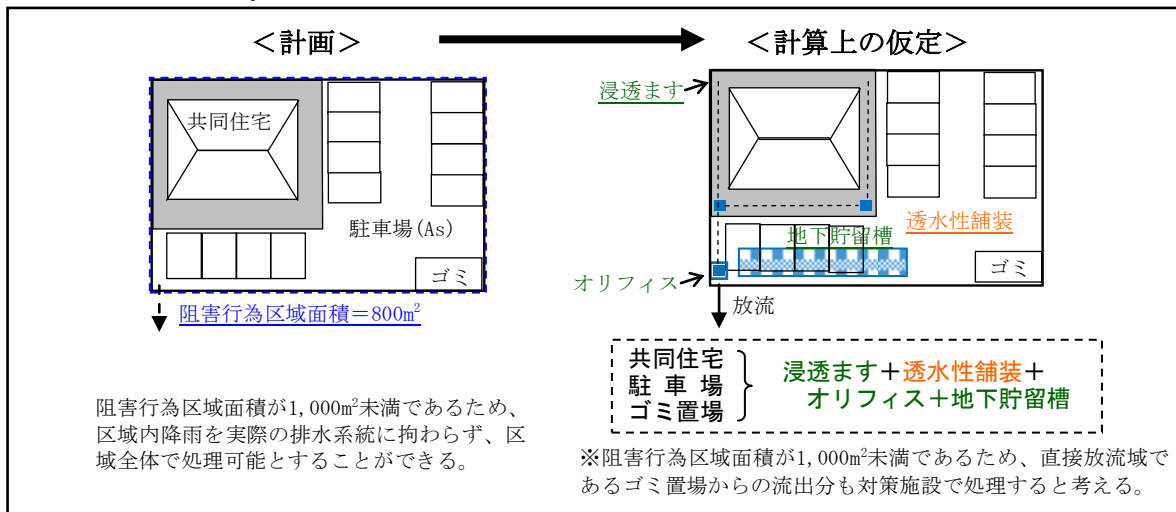


図2-3-4 行為区域全体を一つの集水区域と見なせる場合 (阻害行為区域1,000㎡未満)

(2) 阻害行為面積が 500 ㎡以上 1,000 ㎡未満の宅地分譲 (開発道路あり)

阻害行為区域面積が 1000 ㎡未満で、道路区域で対策を行わない場合は、開発道路面積を区画面積で按分し、各区画で計算することができる。

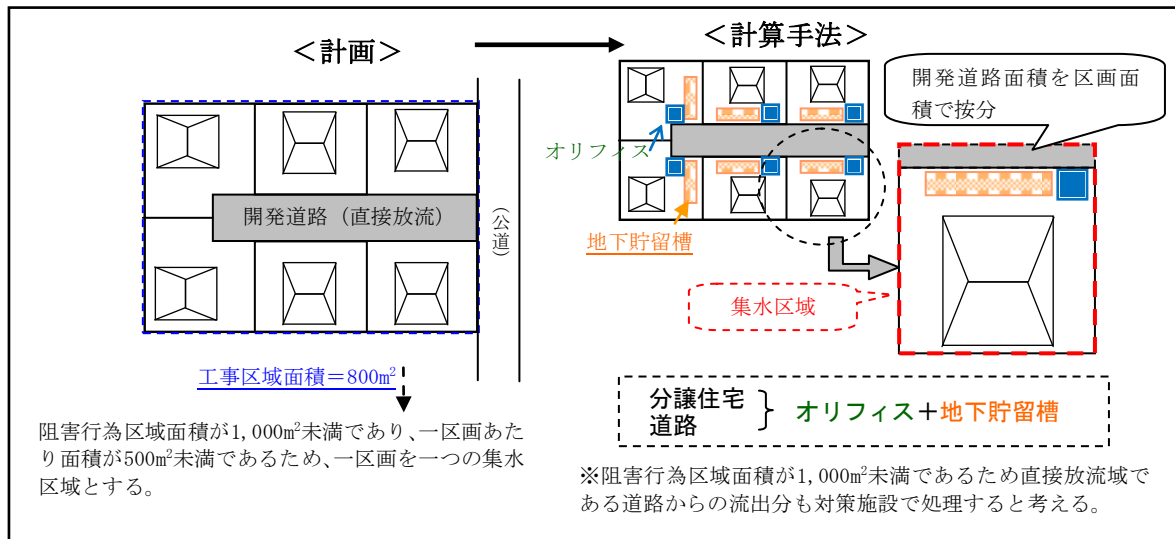


図2-3-5 開発道路のある分譲住宅の例 (阻害行為区域1,000㎡未満)

2-3-4 例外2 (阻害行為面積が1,000㎡以上の宅地分譲の集水区域の分割)

雨水浸透阻害行為面積が1,000㎡以上かつ宅地分譲のような1区画500㎡未満の小規模な宅地については、雨水浸透阻害行為面積に関係なく、道路を除く1区画の敷地を一つの「集水区域」とみなして算定してもよいものとする。

(1) 1区画 500㎡未満の宅地分譲(開発道路なし)

分譲住宅のような1区画500㎡未満の小規模な宅地については、雨水浸透阻害行為面積に関係なく、1区画の敷地を一つの「集水区域」として計算可能とする。

ただし、行為区域全体を一つの集水区域として対策施設を1つにまとめる場合は除く。

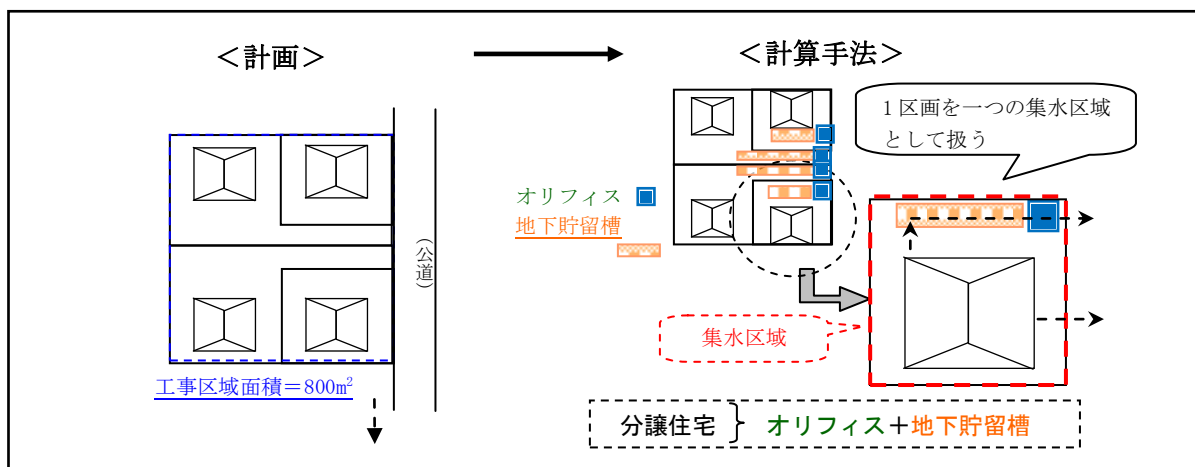


図2-3-6 分譲住宅の例(集水区域の考え方)

(2) 1区画 500㎡未満の宅地分譲(開発道路有り)

阻害行為区域面積が1000㎡以上の場合、原則、道路区域の雨水に対しては、道路区域内で対策を行うこと。ただし移管先の管理者協議により設置出来ない場合は、分譲住宅以外で対策施設を設置する事が望ましい。

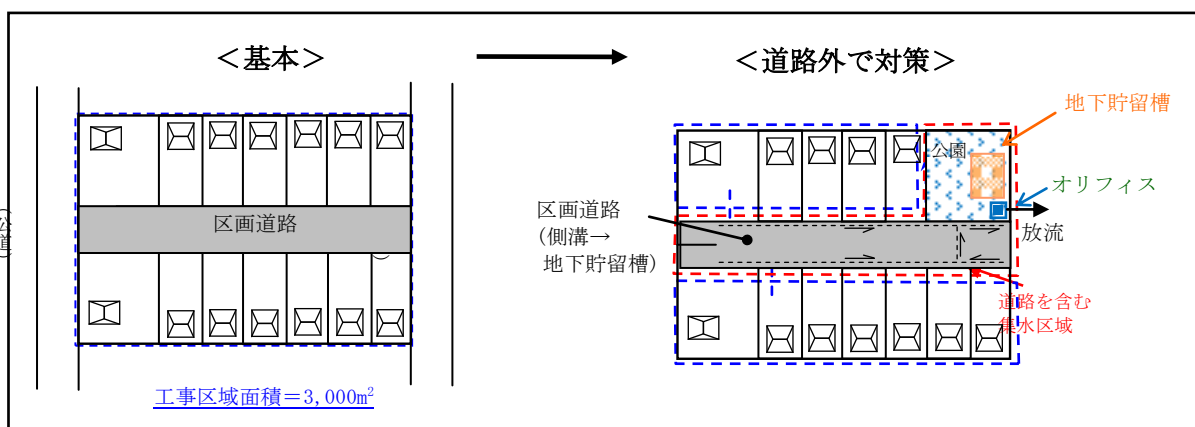


図2-3-7 開発道路のある分譲住宅の例(まとめて対策施設を設置)

- ア) 阻害行為区域全体面積が $1,000\text{m}^2$ 以上の場合、開発道路が無対策であれば直接放流区域となる。この場合、開発道路を一つの集水区域とし、他の集水区域との対策後放流量の和を許容放流量以下とすること。
- イ) 開発道路が市町村道として移管される場合、将来管理者との協議により、対策施設の場所や構造について検討すること。
- ウ) 開発道路の雨水は道路内で対策することが原則であるが、イ) の対策が不可能でありやむを得ず宅地内で道路の雨水を対策する場合は、道路の将来管理者とよく協議し、購入者にも十分説明を行い、理解を得ること。この場合、下図のような集水区域（宅地と前の道路を一つの集水区域とした）を設定し、その区域の道路への降雨が、同一区域の宅地内対策施設に確実に流入する構造とすること。

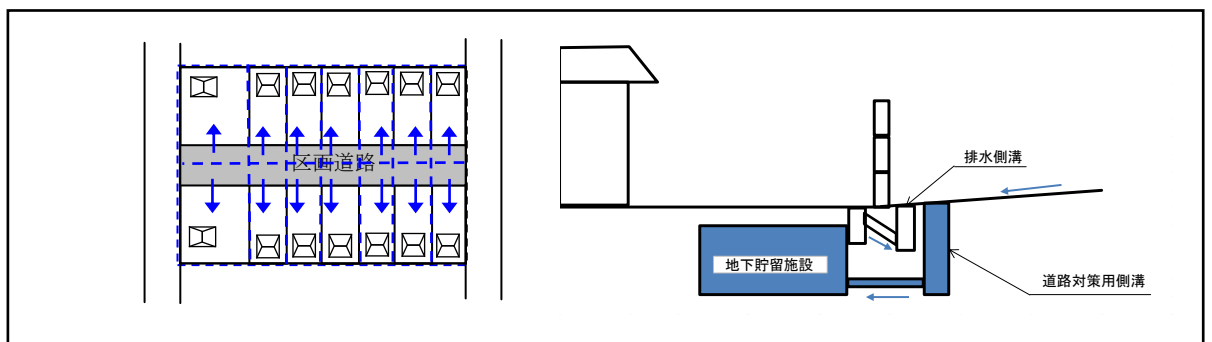
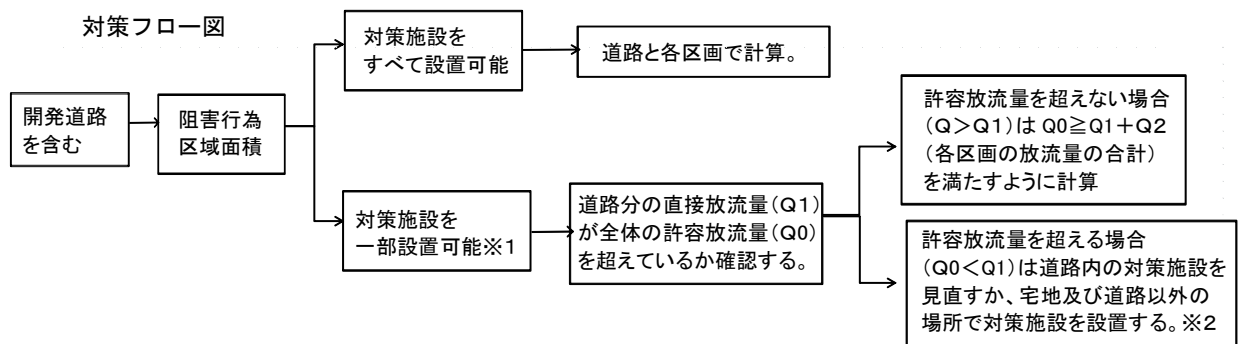


図2-3-8 道路対策分を宅地内対策施設で対応する場合の例



※1) 設置可能とは管理者(継承予定者を含む)の合意が得られている状態を前提とする。

※2) 宅地や道路以外の場所に対策施設を設置する場合、その排水系統を明示し確実に道路の排水が対策施設に流れ込むことを確認する。

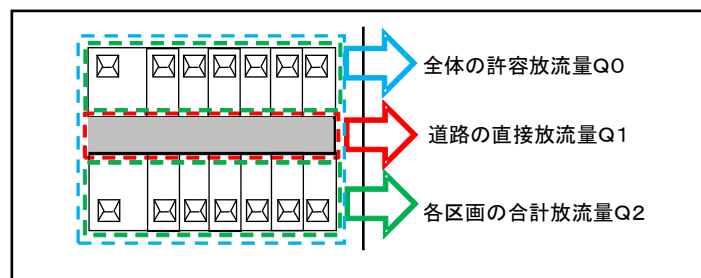


図2-3-9 開発道路を含む分譲宅地等の開発フロー図（ $1000\text{m}^2$ 以上）

## 2-4 合成流出係数の算定

### 2-4-1 土地利用形態と流出係数について

#### (1) 宅地の範囲

現況又は過去に建物が建っている場合や建物の建築を計画している場合は、最初に宅地の範囲を設定し、その後宅地以外の範囲を見た目で判断する。

行為前の宅地の範囲の判断については、既存の建物が存在する場合には、まず「宅地の範囲」を算出し、「宅地の範囲」に含まれない残りの土地については、表2-4-3に示す土地利用区分毎に面積を求める。

なお、現況で建物が無い場合でも、当該土地に過去に建物が建っていたことを証明できる場合には、建物が存在する場合と同様に取扱う。

表2-4-1 行為前の宅地面積の算定手順

#### STEP1 既存建物に関する

- ◇建築確認申請書に示された「敷地面積」
- ◇都市計画法に基づく開発許可申請書に示された「開発区域の面積」
- ◇農地転用許可申請書※（又は届出書※）に示された面積

※ただし、転用目的が建築物の建築に係るものに限る。

を宅地の範囲とする。（該当する書類を添付のこと）

STEP2 STEP1 で宅地の範囲が明示できない場合、以下の方法により算出する。ただし、計画にて存置する建物は除く。

$$\text{宅地面積} = \text{建物面積} \diamond \times \text{宅地係数} \diamond \diamond$$

- ◆建物面積：建築面積、床面積、屋根面積のいずれか
- ◆◆宅地係数：工事区域が、500～1,000 m<sup>2</sup>未満の場合 3.0、1,000 m<sup>2</sup>以上の場合 2.0  
(敷地面積等に対する宅地面積の比率を用いて簡易に算出)

表2-4-2 過去に建物があったことを証明する書類の例

- ・ 建築工事に伴い過去に提出した書類（図面も含む）
- ・ 航空写真（国土交通省HPなど）・都市計画基本図（1/2500）
- ・ 登記簿（全部事項証明書）又は固定資産証明書



(2) 宅地以外の土地利用形態の判断

表 2-4-3 土地利用区分 (1)

土地利用形態	流出係数	定義
①宅地	0.9	<p>宅地の定義は、次に掲げる建物(工作物を含む。以下同じ。)の用に供するための土地をいう。</p> <p>イ 現況において、建物の用に供している土地。</p> <p>ロ 過去において、写真及び図面等で建物の用に供していたことが明らかな土地。</p> <p>宅地の範囲は基本的に建築確認申請書の敷地面積の範囲とする。(登記簿「地目」はあくまでも参考扱い)</p> <p>※なお、太陽光発電の用に供している土地は宅地と判断する。</p>
②池沼 ③水路 ④ため池	1.0	<p>常時又は一時的に水面を有する池沼、水路及びため池をいう。なお、特定都市河川流域に指定以前に設置された防災調整池も含む。</p>
⑤道路 ⑥(法面)	<p>■ 0.9 (法面を有しない)</p> <p>■ 法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。</p>	<p>一般の交通の用に供する道路(高架の道路及び軌道法(大正10年法律第76号)に規定する軌道を含む。)をいうものであり、当該道路の敷地の範囲を含む。なお、道路法(昭和27年法律第180号)に規定する道路かどうかを問わない。</p>
⑦鉄道線路 ⑧(法面)	<p>■ 0.9 (法面を有しない)</p> <p>■ 法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。</p>	<p>鉄道線路とは鉄道の敷地のうち、線路の敷地の範囲(高架の鉄道を含む。)をいう。なお、操車場は鉄道線路には含まない。</p>
⑨飛行場 ⑩(法面)	<p>■ 0.9 (法面を有しない)</p> <p>■ 法面 (不浸透性の材料に覆われた法面1.0、植生に覆われた法面0.4とする。)及び法面以外の土地(0.9とする。)の面積により加重平均。</p>	<p>飛行場は空港、ヘリポート等(飛行場の外に設置された航空保安施設の敷地を含む。)をいう。</p> <p>(ターミナル、格納庫、事務所、滑走路、エプロン、芝等)</p>
⑪不浸透性の材料に覆われた土地(法面以外)	0.95	<p>○舗装された土地</p> <p>コンクリート等の不浸透性の材料<sup>*</sup>により覆われた土地(法面を除く。)</p> <p>※一面を覆い、蓋がされるものが対象</p>
⑫不浸透性の材料に覆われた法面	1.0	<p>○舗装された土地</p> <p>コンクリート等の不浸透性の材料により覆われた法面。</p>
⑬排水施設が整備されたゴルフ場	0.5	<p>排水施設の設置目的から、ゴルフ場の敷地のすべてではなく、当該排水施設の集水範囲の対象となる区域の土地をいう。(排水平面図等確認のこと)</p>

表 2-4-3 土地利用区分（2）

土地利用形態	流出係数	定義
⑭排水施設が設置された運動場その他これに類する施設	0.8	運動場の敷地のすべてではなく、当該排水施設の集水範囲の対象となる区域の土地をいう。 (野球場、陸上競技場、サッカー場等)
⑮締め固められた土地	0.5	運動場、資材置き場、未舗装駐車場など、目的を持って締め固められ、建築物が建築できる程度又は通常車両等が容易に走行できる程度に締め固められた土地(⑬及び⑭に掲げるものを除く。)をいう。 その他、「公園の多目的広場」や「既設の庭の芝生など」、車両が駐車できるような状態であれば締め固められた土地とする。 穴あきの植生ブロックや樹脂パレットの敷設も含まれる。
⑯山地	0.3	平均勾配が10%以上の土地(①から⑮、⑰、⑱-1及び⑱-2に掲げるものを除く。)をいう。
⑰人工的に造成され植生に覆われた法面	0.4	人工的に造成され植生に覆われた法面をいう。 土地利用は法面のみとし、兼用の場合は別として扱う。 平均勾配が10%以上の土地 ※範囲を特定すること。(連続する工作物等)
⑱-1 林地・原野	0.2	平均勾配が10%未満で、一体的に林又は草地等を形成している土地(①から⑮、⑰及び⑱-2に掲げるものを除く。)をいう。
⑱-2 耕地	0.2	耕作の目的に供される土地(水田(灌漑中であるか否かを問わない。))を含む。)をいうこと。田・畑など示す。  また、花壇や植栽帯など通常、人や車の出入りがなく、ほぐした状態が維持される場所であれば、耕地扱いとする。  なお、公園や庭の「芝生(広場)」も「計画」において、整備の施工段階で一旦締め固められた土地であっても、十分耕起が行われることによって、整備後、通常車両等が容易に走行できる程度までは締め固められていない状態となって、維持されるものについては、耕地として扱うことも可能。 ※範囲を特定すること。(連続する工作物等必要)

<留意事項>

1. 宅地は、建物等と庭園、駐車場等その附属施設を含めて宅地と判断する。  
宅地の区域については、現況(過去)と計画において判断が異なり、詳細は、1-5-2、1-5-3を参照。
2. 池沼、水路及びため池については、堤防等一体として考えられる範囲を一括して設定する。
3. 道路(高架道路を含む。)は、行為区域内の路肩から路肩までの範囲(歩道又は植栽帯がある場合はこれらを含む。)について道路(法面を有しないもの。)の流出係数を適用する。舗装・未舗装にかかわらない。
4. 鉄道は、駅舎、付属施設及び路線の敷地すべてが含まれる。
5. 飛行場は、滑走路、誘導路、過走帯、駐機場、着陸帯、ターミナル施設、芝等の敷地の範囲が含まれる。
6. ゴルフ場及び運動場は、排水施設(暗渠等)の集水区域を対象として設定すること。
7. 未舗装駐車場とは、不浸透性の材料に覆われた物以外の状態のことをいう。(例：碎石舗装は未舗装)

### 2-4-2 行為前後の流出係数の算定について

対策工事の規模の算定に使用する行為前の流出係数は、行為区域と区域外流入の範囲について、土地利用毎の流出係数を、その面積を重みとして按分することによる一様な流出係数（合成流出係数）を算定する。

対策工事の規模の算定に使用する行為後の流出係数は、集水区域ごとに合成流出係数を算定する。

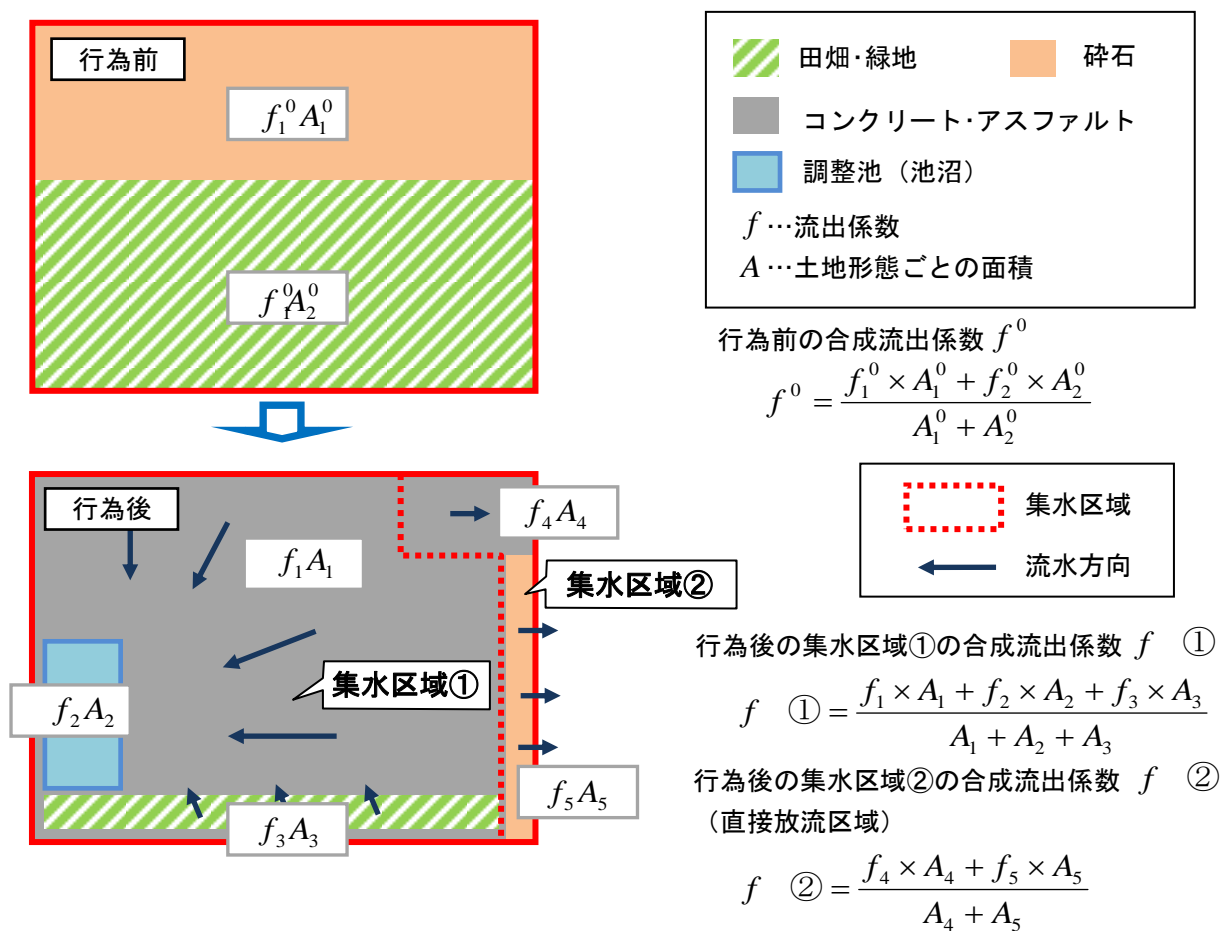


図2-4-1 行為前後の流出係数の算定

### 2-4-3 集水区域が行為区域外を含む場合の流出係数

集水区域が区域外を含む場合、行為前後の流出雨量は集水区域全体での合成流出係数を用いて算出する。なお、集水区域のうち区域外の合成流出係数は行為前後で変わらない。

**【解説】**

行為区域と行為区域外の雨水を併せて雨水貯留浸透施設に流入させて、対策工事を実施する場合は、行為区域の行為前の合成流出係数 ( $fa_0$ ) と行為区域外の合成流出係数 ( $fb$ ) を併せて加重平均したものを行為前の合成流出係数 ( $f_0$ ) とする。

また、行為後の合成流出係数の算定は、行為区域の合成流出係数 ( $fa$ ) と行為区域外の合成流出係数 ( $fb$ ) を併せて加重平均したものを行為後の合成流出係数 ( $f$ ) とする。

ここで、行為区域外の合成流出係数 ( $fb$ ) は行為前後で変わらない。

ただし、雨水浸透阻害行為面積が1,000㎡未満の場合は、行為区域外について考慮せず、設計することも可能である。

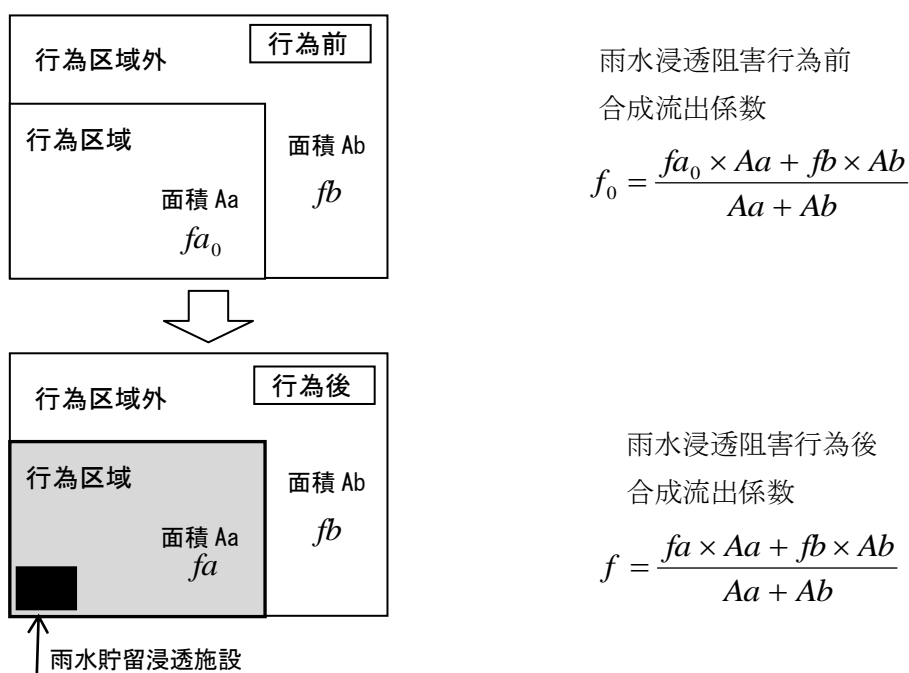


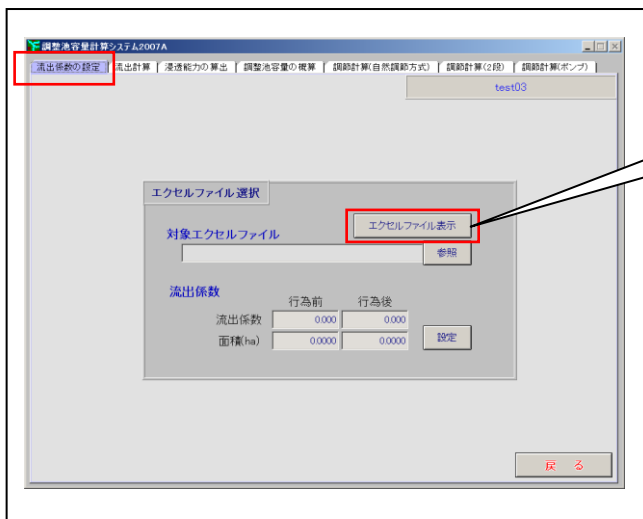
図2-4-2 区域外を含めた集水区域の行為前後の流出係数の算定

### 2-4-4 様式A'による合成流出係数の算出

集水区域ごとの合成流出係数は、様式A'を使用して算出できる。

様式A'は「調整池容量計算システム」の「流出係数の設定」タグで使用する様式である。この様式A'は、行為区域外を含めた集水区域の行為前後の土地利用形態ごとの面積を入力する。

イエロー部分に面積(ha)を入力すると自動的に算出される。  
(実際はイエローに着色されていません)



「調整池容量計算システム」の一番左のタグ「流出係数の設定」で「エクセルファイル表示」ボタンをクリック。  
面積を入力し、名前を付けて保存。

合成流出係数  
自動計算

合計面積。自動計算。  
行為前後面積が違くとエラー

① 行為後の土地利用形態ごとの面積(ha)をこの列に  
入力。10,000 m<sup>2</sup>=1ha

② 行為前の土地利用形態ごとの面積(ha)をこの列に  
入力。10,000 m<sup>2</sup>=1ha

流出係数算定結果		行為前	行為後
		0.200	0.900
浸透阻害行為の技術基準として設定する流出係数			
土地利用の形態の細区分	流出係数	行為前面積(ha)	行為后面積(ha)
計	—	0.100000	0.100000
宅地	0.90		0.100000
池沼	0.00		
水路	1.00		
ため池	1.00		
道路(法面を有しないもの)	0.90		
道路(法面を有するもの)			
鉄道線路(法面を有しないもの)	0.90		
鉄道線路(法面を有するもの)			
飛行場(法面を有しないもの)	0.90		
飛行場(法面を有するもの)			
不浸透性材料により舗装された土地(法面を除く)	0.95		
不浸透性材料により覆われた法面	1.00		
ゴルフ場(雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)	0.50		
運動場その他これに類する施設(雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)	0.80		
ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められた土地	0.50		
上記第1号から第3号に掲げる土地以外の土地			
山地	0.30		
人工的に造成され植生に覆われた法面	0.40		
林地、耕地、原野その他ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められていない土地	0.20	0.100000	
その他			

表2-4-4 様式A'

### 2-4-5 システムへの集水区域面積と合成流出係数の入力

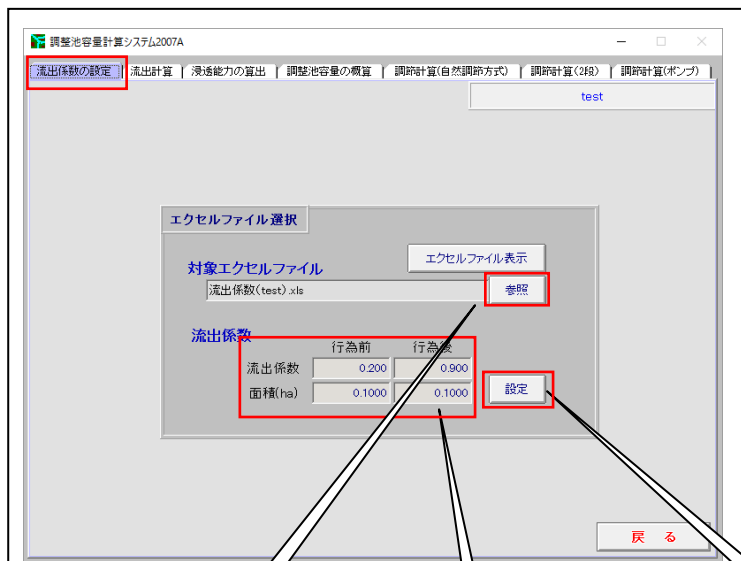
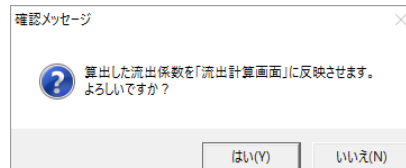


図2-4-3  
行為面積と  
行為前後の合成流出係数の  
システムへの入力

① 「調整池容量計算システム」の最初のタブ「流出係数の設定」で「参照」ボタンをクリック。先ほど作成した「流出係数(〇〇)」を指定して、開くボタンをクリック。

②自動的に面積と行為前後の合成流出係数が表示される。

③設定ボタンをクリックすると次のメッセージが表示されるので「はい」をクリック。



## 2-5 基準降雨

### 2-5-1 基準降雨

対策工事の規模の算定にあたって、流出雨水量の最大値を算定する際に用いる基準降雨は、

- ① 確率年を10年、②降雨波形を中央集中型、  
③ 洪水到達時間を10分、④降雨継続時間を24時間とする。

なお、500㎡以上1,000㎡未満の雨水浸透阻害行為に用いる基準降雨は、確率年を3年とする。【新川・境川（逢妻川）・猿渡川流域】

時		降雨強度 (mm/h)	時		降雨強度 (mm/h)	時		降雨強度 (mm/h)	時		降雨強度 (mm/h)
降雨波形：中央集中型 生起確率：10年に1度 24時間総雨量：204.8mm 最大降雨強度(1時間)：63.0mm/h 最大降雨強度(10分間)：120.8mm/h											
0	0-10	2.5	6	0-10	4.4	12	0-10	77.1	18	0-10	4.2
	10-20	2.5		10-20	4.5		10-20	47.2		10-20	4.1
	20-30	2.5		20-30	4.6		20-30	34.5		20-30	4.0
	30-40	2.5		30-40	4.7		30-40	27.4		30-40	4.0
	40-50	2.6		40-50	4.8		40-50	22.8		40-50	3.9
	50-60	2.6		50-60	4.9		50-60	19.6		50-60	3.8
1	0-10	2.6	7	0-10	5.1	13	0-10	17.2	19	0-10	3.7
	10-20	2.7		10-20	5.2		10-20	15.4		10-20	3.7
	20-30	2.7		20-30	5.4		20-30	13.9		20-30	3.6
	30-40	2.7		30-40	5.6		30-40	12.7		30-40	3.5
	40-50	2.8		40-50	5.7		40-50	11.7		40-50	3.5
	50-60	2.8		50-60	5.9		50-60	10.9		50-60	3.4
2	0-10	2.9	8	0-10	6.2	14	0-10	10.2	20	0-10	3.3
	10-20	2.9		10-20	6.4		10-20	9.5		10-20	3.3
	20-30	2.9		20-30	6.6		20-30	9.0		20-30	3.2
	30-40	3.0		30-40	6.9		30-40	8.5		30-40	3.2
	40-50	3.0		40-50	7.2		40-50	8.1		40-50	3.1
	50-60	3.1		50-60	7.5		50-60	7.7		50-60	3.1
3	0-10	3.1	9	0-10	7.9	15	0-10	7.4	21	0-10	3.0
	10-20	3.2		10-20	8.3		10-20	7.1		10-20	3.0
	20-30	3.2		20-30	8.8		20-30	6.8		20-30	3.0
	30-40	3.3		30-40	9.3		30-40	6.5		30-40	2.9
	40-50	3.3		40-50	9.8		40-50	6.3		40-50	2.9
	50-60	3.4		50-60	10.5		50-60	6.0		50-60	2.8
4	0-10	3.4	10	0-10	11.3	16	0-10	5.8	22	0-10	2.8
	10-20	3.5		10-20	12.2		10-20	5.7		10-20	2.8
	20-30	3.6		20-30	13.3		20-30	5.5		20-30	2.7
	30-40	3.6		30-40	14.6		30-40	5.3		30-40	2.7
	40-50	3.7		40-50	16.2		40-50	5.2		40-50	2.7
	50-60	3.8		50-60	18.3		50-60	5.0		50-60	2.6
5	0-10	3.8	11	0-10	21.1	17	0-10	4.9	23	0-10	2.6
	10-20	3.9		10-20	24.9		10-20	4.8		10-20	2.6
	20-30	4.0		20-30	30.5		20-30	4.6		20-30	2.5
	30-40	4.1		30-40	39.8		30-40	4.5		30-40	2.5
	40-50	4.2		40-50	58.3		40-50	4.4		40-50	2.5
	50-60	4.3		50-60	120.8		50-60	4.3		50-60	2.4

表 2-5-1 基準降雨 (10年確率)

表 2-5-2 基準降雨（3年確率）

降雨波形：中央集中型 生起確率：3年に1度			24時間総雨量：137.6mm 最大降雨強度(1時間)：44.3mm/h 最大降雨強度(10分間)：98.2mm/h								
時	分	降雨強度 (mm/h)	時	分	降雨強度 (mm/h)	時	分	降雨強度 (mm/h)	時	分	降雨強度 (mm/h)
0	0-10	1.7	6	0-10	3.0	12	0-10	52.9	18	0-10	2.9
	10-20	1.8		10-20	3.0		10-20	30.0		10-20	2.8
	20-30	1.8		20-30	3.1		20-30	21.5		20-30	2.8
	30-40	1.8		30-40	3.2		30-40	17.0		30-40	2.7
	40-50	1.8		40-50	3.3		40-50	14.1		40-50	2.7
	50-60	1.8		50-60	3.3		50-60	12.2		50-60	2.6
1	0-10	1.9	7	0-10	3.4	13	0-10	10.7	19	0-10	2.6
	10-20	1.9		10-20	3.5		10-20	9.6		10-20	2.5
	20-30	1.9		20-30	3.6		20-30	8.8		20-30	2.5
	30-40	1.9		30-40	3.7		30-40	8.1		30-40	2.4
	40-50	2.0		40-50	3.8		40-50	7.5		40-50	2.4
	50-60	2.0		50-60	4.0		50-60	7.0		50-60	2.4
2	0-10	2.0	8	0-10	4.1	14	0-10	6.5	20	0-10	2.3
	10-20	2.0		10-20	4.2		10-20	6.2		10-20	2.3
	20-30	2.1		20-30	4.4		20-30	5.8		20-30	2.3
	30-40	2.1		30-40	4.6		30-40	5.5		30-40	2.2
	40-50	2.1		40-50	4.7		40-50	5.3		40-50	2.2
	50-60	2.1		50-60	4.9		50-60	5.0		50-60	2.2
3	0-10	2.2	9	0-10	5.2	15	0-10	4.8	21	0-10	2.1
	10-20	2.2		10-20	5.4		10-20	4.6		10-20	2.1
	20-30	2.2		20-30	5.7		20-30	4.5		20-30	2.1
	30-40	2.3		30-40	6.0		30-40	4.3		30-40	2.0
	40-50	2.3		40-50	6.3		40-50	4.2		40-50	2.0
	50-60	2.3		50-60	6.7		50-60	4.0		50-60	2.0
4	0-10	2.4	10	0-10	7.2	16	0-10	3.9	22	0-10	2.0
	10-20	2.4		10-20	7.7		10-20	3.8		10-20	1.9
	20-30	2.5		20-30	8.4		20-30	3.7		20-30	1.9
	30-40	2.5		30-40	9.2		30-40	3.6		30-40	1.9
	40-50	2.5		40-50	10.2		40-50	3.5		40-50	1.9
	50-60	2.6		50-60	11.4		50-60	3.4		50-60	1.9
5	0-10	2.6	11	0-10	13.1	17	0-10	3.3	23	0-10	1.8
	10-20	2.7		10-20	15.4		10-20	3.2		10-20	1.8
	20-30	2.7		20-30	18.9		20-30	3.1		20-30	1.8
	30-40	2.8		30-40	25.0		30-40	3.1		30-40	1.8
	40-50	2.9		40-50	37.9		40-50	3.0		40-50	1.8
	50-60	2.9		50-60	98.2		50-60	2.9		50-60	1.7

「調整池容量計算システム」で使用する降雨データファイルは次のアドレスでダウンロードできます。

- 新川・境川・逢妻川・猿渡川流域の10年に1回の確率降雨

[http://www.sougo-chisui.jp/shinkawa/usui-taisaku/data/kouu\(aichi1-10\).xls](http://www.sougo-chisui.jp/shinkawa/usui-taisaku/data/kouu(aichi1-10).xls)

3年に1回の確率降雨

[http://www.sougo-chisui.jp/shinkawa/usui-taisaku/data/kouu\(aichi1-3\).xls](http://www.sougo-chisui.jp/shinkawa/usui-taisaku/data/kouu(aichi1-3).xls)

新川・境川流域総合治水協議会のホームページ」→

新川流域又は境川・逢妻川・猿渡川流域の「特定都市河川浸水被害対策法」→

「愛知県の基準降雨」ダウンロードはこちら

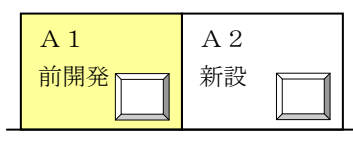


### 2-5-2 システムへの基準降雨の入力



図2-5-1 システムの基準降雨入力

### 2-5-3 変更申請で行為区域が拡大した場合の基準降雨



※ A1 と A2 の間に既設部分がある場合も含む

表 2-5-3 一連区域を開発する場合の変更許可時の確率降雨強度

A1 (前開発) 面積	(A1+A2) 面積	設計方針
A1 < 500m <sup>2</sup> (許可不要)	A1+A2 < 500m <sup>2</sup>	許可不要
	500m <sup>2</sup> ≤ A1+A2 < 1,000m <sup>2</sup>	A1、A2それぞれ 1 / 3 降雨での対策施設を設置する。
	1,000m <sup>2</sup> ≤ A1+A2	A1、A2それぞれ 1 / 10 降雨での対策施設を設置する。
500m <sup>2</sup> ≤ A1 < 1,000m <sup>2</sup> (1 / 3 許可済)	500m <sup>2</sup> < A1+A2 < 1,000m <sup>2</sup>	A1 : 降雨 (1 / 3) のまま A2 : 降雨 (1 / 3)
	1,000m <sup>2</sup> ≤ A1+A2	A1 : 降雨 (1 / 3) のまま A2 : 降雨 (1 / 10)
A1 ≥ 1,000m <sup>2</sup> (1 / 10 許可済)	(1,000m <sup>2</sup> ≤ A1+A2)	集水面積 : A2 確率降雨強度 : 1 / 10

注1) ここでいう許可済とは、前開発の許可があり、許可による行為が完了し、完了検査を受け検査済証が交付されたものをいう。許可済であっても、検査済証未交付の場合には、特に A1+A2 で 1,000m<sup>2</sup> 以上となった場合について、A1 部分の確率降雨強度は 1 / 10 での対策施設を設計すること。

注2) 対策施設については必ずしも A1 内で設置するものではなく、例えば A1 分の対策量を A2 内で設置してもよい。(ただし、確実に A1 分の対策量が A2 に設置された施設に流れるようにすること。)

## 2-6 行為区域からの流出雨水量の算定

### 2-6-1 流出雨水量の算定式

行為前後における流出雨水量の算定は、次に掲げる式（合理式）により

10分ごとに算定する。

$$Q = \frac{1}{360} \cdot f \cdot r \cdot A \cdot \frac{1}{10,000}$$

$Q$ : 行為区域(又は集水区域)からの流出雨水量

$f$ : 行為区域(又は集水区域)の合成流出係数

$r$ : 県が示した基準降雨

$A$ : 行為区域(又は集水区域)の面積

### 2-6-2 システムでの行為前後の流出雨水量の算定

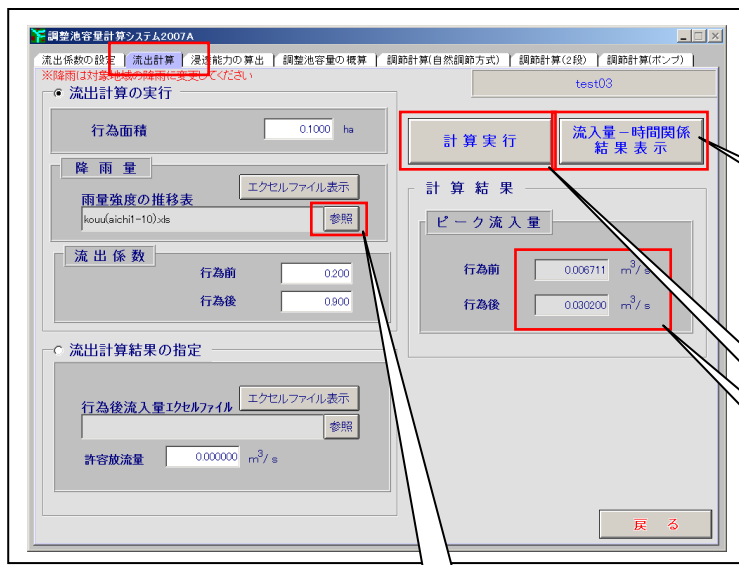


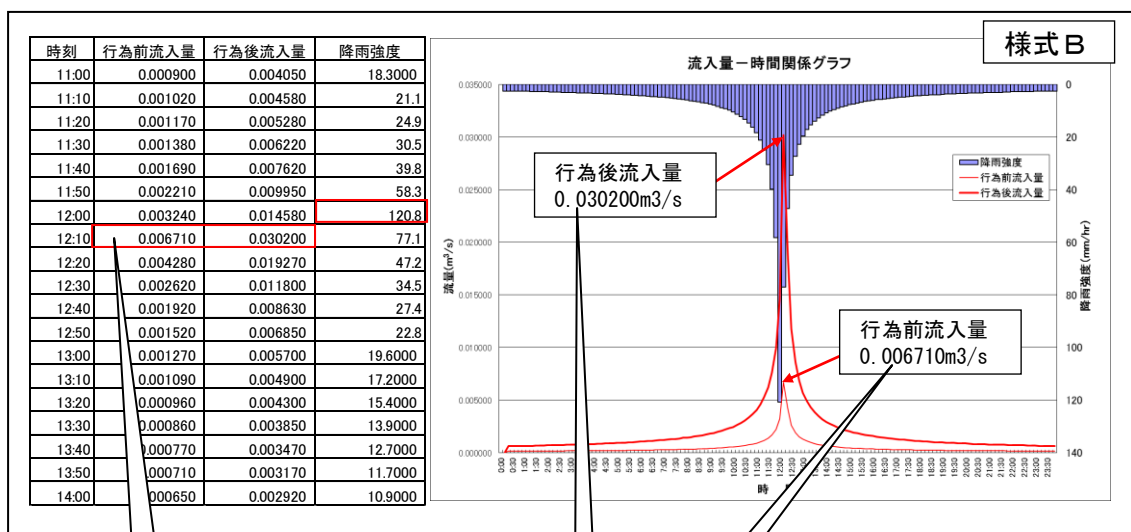
図2-6-1

システムによる行為前後  
流入量の算定

③「流入量-時間関係 結果表示」ボタンをクリック。様式B（行為前後の流入量とグラフ）が表示される。

②「計算実行」ボタンをクリック。「ピーク流入量」に行為前後の流入量が表示される。

- ① 「調整池容量計算システム」の左から2番目のタグ「流出計算」で「参照」ボタンをクリック。10年に1回の雨「kouu(aichi1-10)」3年に1回の雨「kouu(aichi1-3)」を指定して、開くボタンをクリック。



最大流入量を赤枠で囲む

行為前後の流入量の最大値を貼り付ける

## 2-7 浸透施設の効果の算定

### 2-7-1 設計に使用する浸透施設の浸透量の算定方法

浸透施設の設計に使用する単位浸透量（単位設計浸透量） $Q$  は、比浸透量  $K_f$  に  
 土壌の飽和透水係数  $k_0$  と各種影響係数  $C$  を乗じて算定するものとする。

また、比浸透量  $K_f$  は、現地透水試験結果を参考に、浸透施設の形状と設計水頭をパラメータとする簡便式を用いて算定する。

施設の単位設計浸透量  $Q$

$$= \text{比浸透量 } K_f \times \text{飽和透水係数 } k_0 \times \text{各種影響係数 } C$$

$Q$  : 設計に用いる浸透施設単位（1m、1個あるいは1㎡）当たりの浸透量（m<sup>3</sup>/hr）

$K_f$  : 浸透施設の形状と設計水頭により簡易式で算出した比浸透量（m<sup>2</sup>）

$k_0$  : 土壌の飽和透水係数（m/hr）

$C$  : 各種影響係数

### 2-7-2 飽和透水係数について

#### ① 土壌の飽和透水係数 $k_0$

浸透量の算定式で使用する飽和透水係数については、「現地浸透試験の結果」を用いることを標準とする。（現地浸透試験方法は、この章の最後に示す。）

なお、「公共事業を除く阻害行為面積が1ha未満の行為」については下の値を用いることが出来ることとする。

飽和透水係数（参考値） $k_0 = 0.03$ （m/hr） <新川流域>

$k_0 = 0.01$ （m/hr） <境川（逢妻川）・猿渡川流域>

### 2-7-3 影響係数について

#### ① 影響係数 $C$

浸透量を規定する主要な因子としてとり扱うのは「地下水位」と「目づまり」によるものとする。影響係数  $C$  は各因子の影響数値を乗じることで算出する。

影響係数  $C = \text{地下水位による影響 (K1)} \times \text{目づまりによる影響 (K2)}$

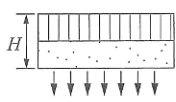
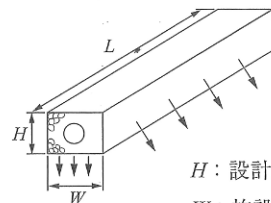
表2-7-1 因子ごとの浸透量への影響

影響する因子名	数値	浸透施設
地下水位の影響 (K1)	0.9	すべて
目づまりの影響 (K2)	0.9	浸透ます、浸透トレンチ、浸透側溝 地下浸透貯留施設
	0.5	透水性舗装

2-7-4 比浸透量の算定について

基本的には、浸透施設の比浸透量 ( $K_f$ ) は浸透施設の種類・形状と設計水頭から次表の基本式を用いて算出する。

表2-7-2 各種浸透施設の比浸透量 [Kf値(m<sup>2</sup>)] 算定式 (1)

施設		透水性舗装	浸透側溝および浸透トレンチ
浸透面		底面	側面および底面
模式図		 H: 設計水頭(m)	 H: 設計水頭(m) W: 施設幅(m)
算定式の適用範囲の目安	設計水頭(H)	$H \leq 1.5\text{m}$	$H \leq 1.5\text{m}$
	施設規模		$W \leq 1.5\text{m}$
基本式		$K_f = aH + b$	$K_f = aH + b$
係数	a	0.014	3.093
	b	1.287	$1.34W + 0.677$
	c	-	-
備考		比浸透量は単位面積当りの値、底面積の広い地下貯留浸透施設に適用可能	比浸透量は単位長さ当りの値
参考影響係数		地下水 0.9・目詰まり 0.5	地下水 0.9・目詰まり 0.9

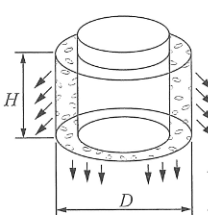
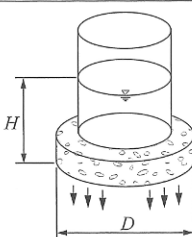
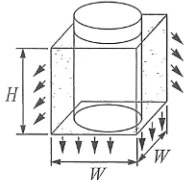
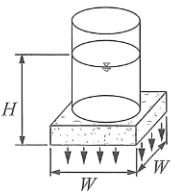
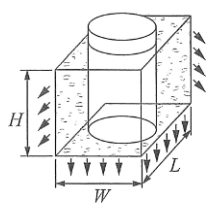
施設		円筒ます			
浸透面		側面および底面		底面	
模式図		 H: 設計水頭(m) D: 施設直径(m)		 H: 設計水頭(m) D: 施設直径(m)	
算定式の適用範囲の目安	設計水頭(H)	$H \leq 1.5\text{m}$			
	施設規模	$0.2\text{m} \leq D \leq 1\text{m}$	$1\text{m} < D \leq 10\text{m}$	$0.3\text{m} \leq D \leq 1\text{m}$	$1\text{m} < D \leq 10\text{m}$
基本式		$K_f = aH^2 + bH + c$	$K_f = aH + b$	$K_f = aH + b$	
係数	a	$0.475D + 0.945$	$6.244D + 2.853$	$1.497D - 0.100$	$2.556D - 2.052$
	b	$6.07D + 1.01$	$0.93D^2 + 1.606D - 0.773$	$1.13D^2 + 0.638D - 0.011$	$0.924D^2 + 0.993D - 0.087$
	c	$2.570D - 0.188$	-	-	-
参考影響係数		地下水 0.9・目詰まり 0.9		地下水 0.9・目詰まり 0.9	

表2-7-2 各種浸透施設の比浸透量 [Kf値(m<sup>2</sup>)] 算定式 (2)

施設	正方形ます		
浸透面	側面および底面		
模式図	 <p>H: 設計水頭(m) W: 施設幅(m)</p>		
算定式の適用範囲の目安	設計水頭(H)	H ≤ 1.5m	
	施設規模	W ≤ 1m	1m < W ≤ 10m
			10m < W ≤ 80m
基本式	$K_f = aH^2 + bH + c$		$K_f = aH + b$
係数	a	0.120W + 0.985	-0.453W <sup>2</sup> + 8.289W + 0.753
	b	7.837W + 0.82	1.458W <sup>2</sup> + 1.27W + 0.362
	c	2.858W - 0.283	-
備考	地下貯留浸透施設に適用可能		
施設	正方形ます		
浸透面	底面		
模式図	 <p>H: 設計水頭(m) W: 施設幅(m)</p>		
算定式の適用範囲の目安	設計水頭(H)	H ≤ 1.5m	
	施設規模	W ≤ 1m	1m < W ≤ 10m
			10m < W ≤ 80m
基本式	$K_f = aH + b$		
係数	a	1.676W - 0.137	-0.204W <sup>2</sup> + 3.166W - 1.936
	b	1.496W <sup>2</sup> + 0.671W - 0.015	1.345W <sup>2</sup> + 0.736W + 0.251
	c	-	-
備考	地下貯留浸透施設に適用可能		
施設	矩形のます		
浸透面	側面および底面		
模式図	 <p>H: 設計水頭(m) L: 施設延長(m) W: 施設幅(m)</p>		
算定式の適用範囲の目安	設計水頭(H)	H ≤ 1.5m	
	施設規模	L ≤ 200m、W ≤ 4m	
基本式	$K_f = aH + b$		
係数	a	3.297L + (1.971W + 4.663)	
	b	(1.401W + 0.684) L + (1.214W - 0.834)	
	c	-	
備考	地下貯留浸透施設に適用可能		
参考影響係数	上の3施設全ての影響係数 地下水 0.9・目詰まり 0.9		

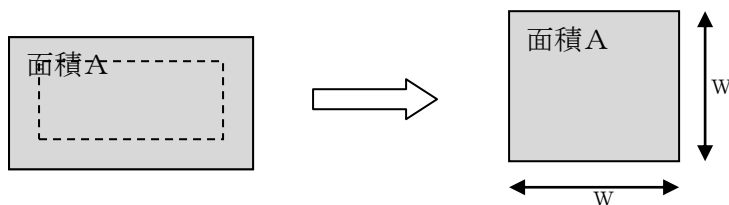
2-7-5 表 2-7-2 以外の施設形状の補正について

施設形状が表 2-7-2 にない場合は、次のとおり比浸透量の補正を行う。

(1) 浸透ます

① 矩形のます；底面浸透のみの場合

矩形ますの底面のみの場合は、矩形の面積を変えずに、正方形に換算して「正方形ます」の「底面」の式を採用する。



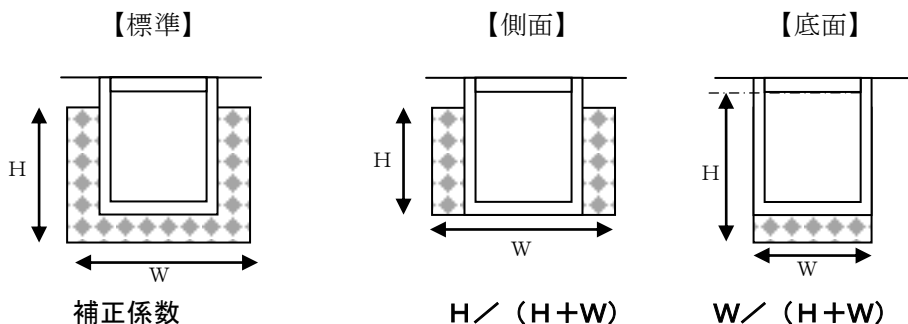
② 側面浸透のみの場合

「側面及び底面」の比浸透量 - 「底面のみ」の比浸透量

(2) 浸透側溝

① 「底面のみ」または「側面のみ」の場合は、標準式に「補正係数」を乗じる。

比浸透量 = 「標準施設の比浸透量」 × 「補正係数」



(3) 地下貯留浸透施設（浸透ますの式を採用）

① 地下貯留浸透施設の底面の形状が凸凹の場合は、矩形に換算して、比浸透量を算出する。

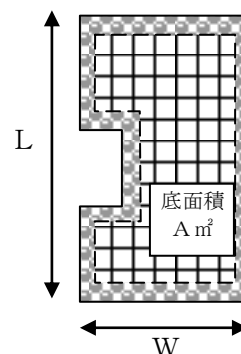
1) 砕石を含む底面積  $A \text{ m}^2$  を基に、 $W$  または  $L$  の一边を固定し、残りの一边 ( $W'$  または  $L'$ ) を求める。

2) 矩形のますの式を用いて比浸透量を求める。

例)  $L$  を固定した場合

$$W' = A / L$$

矩形  $L \times W'$  として比浸透量を計算する



2-7-6 浸透施設の空隙貯留機能の算定について

浸透施設は施設内空部や砕石等の空隙による貯留現象を効果として見込むことができる。なお、施設の種類ごとの貯留容量の算定の仕方は、第4章の該当する浸透施設の種類の項を参照すること。

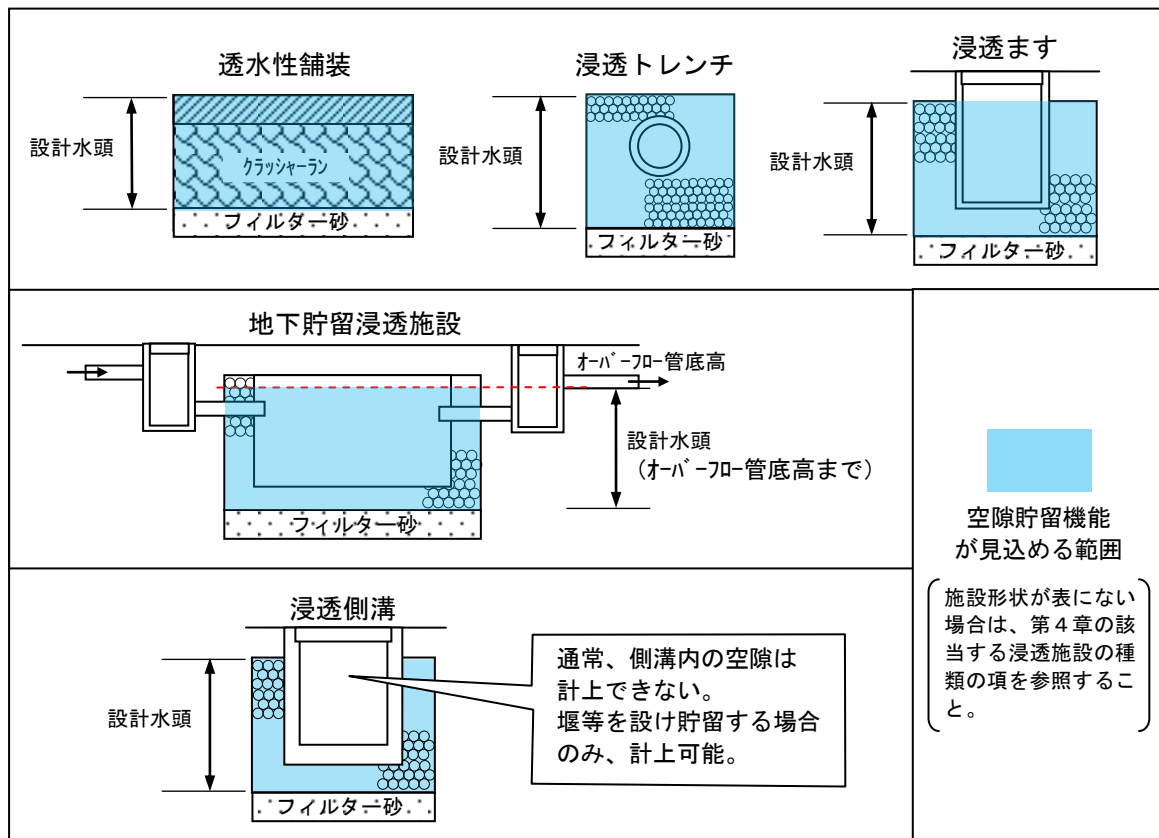


図2-7-1 浸透施設の種類ごとの空隙貯留が見込める範囲

表2-7-3 材料ごとの空隙率

材 料	設計値	文献による参考値
単粒度砕石 (S-30、S-40)	40%	30～40% <sup>※1</sup>
クラッシャーラン	10%	骨材間隙率 6～18% <sup>※2</sup>
粒度調整砕石		骨材間隙率 3～15% <sup>※2</sup>
透水性アスファルト混合物		10～20%未満 <sup>※3</sup>
透水性瀝青安定処理路盤		同上
透水性コンクリート	20%	連続空隙率 20% <sup>※4</sup>
プラスチック製貯留材	使用する製品のカタログ値を採用	60～95% <sup>※4</sup> 空隙率は製品により異なり、また98%の空隙率を有するものもある

2-7-7 浸透施設の比浸透能力及び空隙貯留容量の算定例

表2-7-4 比浸透量と空隙貯留容量の算定例

<p>透水性舗装</p> <p>透水性舗装</p> <p>透水アスファルト 50</p> <p>C-40 250</p> <p>フィルター層 砂 50</p> <p>透水性良い良質土を使用</p> <p>設計水頭 300</p>	<p>【比浸透量】</p> <p>透水性舗装 の式を適用 図より設計水頭 <math>H=0.30\text{m}</math></p> $Kf=0.014H+1.287=0.014 \times 0.3+1.287= 1.291 \text{ (m}^2/\text{m)}$ <p>【小数点4桁四捨五入】</p>	
<p>【空隙量】</p> <p>舗装の容積を求めると。 図より設計水頭 <math>H=0.30\text{m}</math></p> <p>舗装の容積は、<math>V=1.00 \times 0.30 = 0.30 \text{ (m}^3/\text{m)}</math> 空隙率10%</p> <p>【小数点2桁四捨五入】</p>	<p>浸透トレンチ</p> <p>600</p> <p>▽BM±0</p> <p>200</p> <p>100</p> <p>200</p> <p>D200</p> <p>単粒度砕石(40%)</p> <p>透水、穴開パイプ</p> <p>透水シート</p> <p>フィルター層(砂)</p> <p>設計水頭 600</p>	<p>【比浸透量】</p> <p>浸透トレンチ の式を適用 図より設計水頭 <math>H=0.60\text{m}</math>, 砕石横幅 <math>W=0.60\text{m}</math></p> $Kf=3.093H+(1.34W+0.677)=3.093 \times 0.6+(1.34 \times 0.6+0.677)$ $=3.3368 = 3.337 \text{ (m}^2/\text{m)}$ <p>【小数点4桁四捨五入】</p>
<p>【空隙量】</p> <p>単粒度砕石と有孔管内空の容積を求めると。 図より砕石部は設計水頭 <math>H=0.60\text{m}</math>, 砕石横幅 <math>W=0.60\text{m}</math> 有孔管本体は直径0.20m</p> <p>単粒度の容積は、<math>V1=1.00 \times 0.60 \times 0.60 - 1.00 \times 0.1 \times 0.1 \times 3.14</math> <math>=0.3286 \approx 0.33 \text{ (m}^3/\text{m)}</math> 空隙率40%</p> <p>有孔管の内空容積は <math>V2=1.0 \times 0.1 \times 0.1 \times 3.14</math> <math>=0.0314 \approx 0.03 \text{ (m}^3/\text{m)}</math> 空隙率100%</p> <p>【小数点2桁四捨五入】</p>	<p>浸透ます</p> <p>950</p> <p>750</p> <p>200</p> <p>550</p> <p>200</p> <p>D400</p> <p>密閉蓋</p> <p>単粒度砕石(40%)</p> <p>800×800</p> <p>設計水頭 750</p>	<p>【比浸透量】</p> <p>正方形ます(側面及び底面) <math>W \leq 1\text{m}</math> の式を適用 図より設計水頭 <math>H=0.75\text{m}</math>, 砕石横幅 <math>W=0.8\text{m}</math></p> $Kf=(0.120 \times W+0.985) H^2+(7.837 \times W+0.82) H+(2.858W-0.283)$ $=(0.120 \times 0.8+0.985) \times 0.75^2+(7.837 \times 0.8+0.82) \times 0.75+$ $(2.858 \times 0.8-0.283)$ $=7.9286625 \approx 7.929 \text{ (m}^2/\text{個)}$ <p>【小数点4桁四捨五入】</p>
<p>【空隙量】</p> <p>単粒度砕石とマス内空の容積を求めると。 り砕石部は設計水頭 <math>H=0.75\text{m}</math>, ます横幅 <math>W=0.8\text{m}</math> マス本体は<math>H=0.55\text{m}</math>, 直径0.40m</p> <p>度の容積は、<math>V1=0.75 \times 0.80 \times 0.80 - 0.55 \times 0.2 \times 0.2 \times 3.14</math> <math>=0.41092 \approx 0.41 \text{ (m}^3/\text{個)}</math> 空隙率40%</p> <p>マスの内空容積は <math>V2= 0.55 \times 0.2 \times 0.2 \times 3.14</math> <math>=0.06908 \approx 0.07 \text{ (m}^3/\text{個)}</math> 空隙率100%</p> <p>【小数点2桁四捨五入】</p>	<p>【比浸透量】</p> <p>正方形ます(側面及び底面) <math>W \leq 1\text{m}</math> の式を適用 図より設計水頭 <math>H=0.75\text{m}</math>, 砕石横幅 <math>W=0.8\text{m}</math></p> $Kf=(0.120 \times W+0.985) H^2+(7.837 \times W+0.82) H+(2.858W-0.283)$ $=(0.120 \times 0.8+0.985) \times 0.75^2+(7.837 \times 0.8+0.82) \times 0.75+$ $(2.858 \times 0.8-0.283)$ $=7.9286625 \approx 7.929 \text{ (m}^2/\text{個)}$ <p>【小数点4桁四捨五入】</p>	



### 2-7-8 設計浸透量の算定について

浸透施設は、集水区域ごとに排水システムを考慮し浸透施設を統合して考える。  
設計に使用する浸透施設の浸透量（設計浸透量）は、集水区域ごとに各施設の単位設計浸透量にその設置数値を乗じて、これらを合計することにより算定するものとする。

浸透施設を個々に評価すると、計算が煩雑になるので、集水区域内の浸透施設を統合して「一つの大きな浸透施設」として計算する。

### 2-7-9 エクセルファイル（浸透施設\_一定量）を使った浸透能力の算定例

**対策例(浸透施設のみ)**

行為区域面積(集水区域)  $A = 1000\text{m}^2$   
行為前 0.2(畑) → 行為後0.9(宅地)

**対策施設**

- 浸透ます N=8個
- 浸透トレンチ L=80m
- 透水性舗装  $A = 600\text{m}^2$

「調整池容量計算システム」の左から2番目のタグ「浸透能力の算出」で「エクセルファイル表示」ボタンをクリック。

「浸透施設\_一定量(サンプル)」に数値を入力。名前をつけ保存。

【その他】		調整池容量計算結果	
その他	調整池容量計算結果	調整池容量計算結果	調整池容量計算結果
+	0.00	=	18.48 $\text{m}^3/\text{hr}$
		=	0.0018 $\text{m}^3/\text{s}$

【調整池容量計算結果】		調整池容量計算結果						
調整池容量	調整池容量	調整池容量	調整池容量					
1.072	+	12.840	+	18.000	+	0.000	=	32.912 $\text{m}^3$

【調整池容量】		調整池容量	
調整池容量	調整池容量	調整池容量	調整池容量
1	3.20	40.00	
2	0.56	100.00	
3			
4			
5			
6			
7			
8			
9			
10			

【調整池容量】		調整池容量	
調整池容量	調整池容量	調整池容量	調整池容量
1	21.40	40.00	
2	2.40	100.00	
3			
4			
5			
6			
7			
8			
9			
10			

【調整池容量】		調整池容量	
調整池容量	調整池容量	調整池容量	調整池容量
1	180.00	10.00	
2			
3			
4			
5			
6			
7			
8			
9			
10			

(1) 浸透ますの入力            イエローのセルに手入力(実際は着色されていません)

条件設定			設置数量 (個)	影響係数		
【浸透マス】	単位設計浸透能(m <sup>3</sup> /hr/個) 比浸透量(m)	飽和透水係数 (m/hr)		(1) 内容(1)	(2) 内容(2)	(3) 内容(3)
1	7.929	0.03	8.00	0.90	0.90	1.00
2				0.90	0.90	1.00
3				0.90	0.90	1.00
4				0.90	0.90	1.00

条件設定		
【浸透マス】	体積 (m <sup>3</sup> )	空隙率 (%)
1	3.28	40.00
2	0.56	100.00
3		
4		

式で算出した  
1個あたりの  
非浸透量

新川 0.03  
境川 0.01

浸透ます  
個数

影響係数C  
0.9と0.9

単粒度砕石の容量と空隙率 40%  
ますの内空容積と空隙率 100%

(2) 浸透トレンチの入力            イエローのセルに手入力(実際は着色されていません)

条件設定			設置数量 (m)	影響係数		
【浸透トレンチ】	単位設計浸透能(m <sup>3</sup> /hr/m) 比浸透量(m)	飽和透水係数 (m/hr)		(1) 内容(1)	(2) 内容(2)	(3) 内容(3)
1	3.337	0.03	80.00	0.90	0.90	1.00
2				0.90	0.90	1.00
3				0.90	0.90	1.00

条件設定		
【浸透トレンチ】	体積 (m <sup>3</sup> )	空隙率 (%)
1	26.40	40.00
2	2.40	100.00
3		

式で算出した  
1mあたりの  
非浸透量

新川 0.03  
境川 0.01

浸透トレンチ  
延長

影響係数C  
0.9と0.9

単粒度砕石の容量と空隙率 40%  
有孔管の内空容積と空隙率 100%

(3) 透水性舗装の入力            イエローのセルに手入力(実際は着色されていません)

条件設定			設置数量 (m <sup>2</sup> )	影響係数		
【透水性舗装】	単位設計浸透能(m <sup>3</sup> /hr/m <sup>2</sup> ) 比浸透量(m)	飽和透水係数 (m/hr)		(1) 内容(1)	(2) 内容(2)	(3) 内容(3)
1	1.291	0.03	600.00	0.90	0.50	1.00
2				0.90	0.50	1.00

条件設定		
【透水性舗装】	体積 (m <sup>3</sup> )	空隙率 (%)
1	180.00	10.00
2		

式で算出した  
1m<sup>2</sup>あたりの  
非浸透量

新川 0.03  
境川 0.01

透水性舗装  
面積

影響係数C  
0.9と0.5

舗装と砕石の容量と空隙率 10%

(4) 浸透能力と空隙貯留能力の統合 (自動計算)

エクセルファイルの上部で自動計算された結果が表示される。

**浸透施設能力算定結果**

浸透マス	浸透トレンチ	透水性舗装	その他	浸透施設能力算定結果
1.54	+	6.49	+	10.46
			+	0.00
				=
				18.49 m <sup>3</sup> /hr
				=
				0.00513 m <sup>3</sup> /s

統合された仮想の施設の浸透能力は  
0.00513 m<sup>3</sup>/s

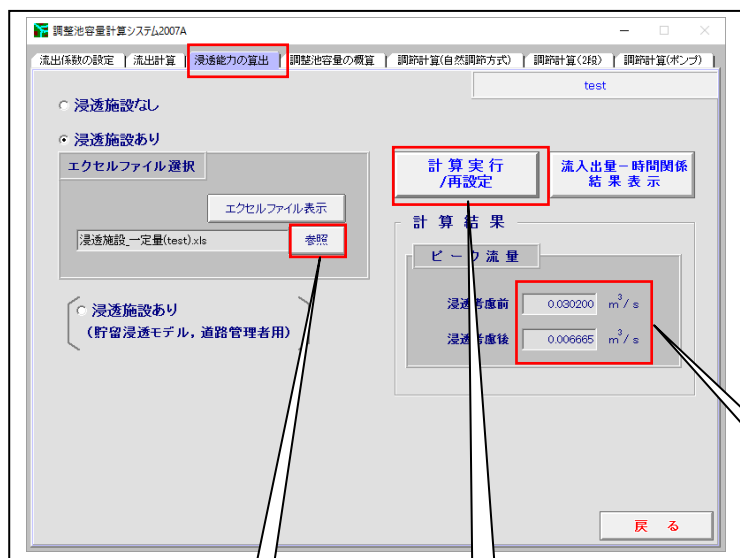
**空隙貯留量算定結果**

浸透マス	浸透トレンチ	透水性舗装	その他	空隙貯留量算定結果
1.872	+	12.960	+	18.000
			+	0.000
				=
				32.832 m <sup>3</sup>

統合された仮想の施設の空隙貯留容量は  
32.832 m<sup>3</sup>

## 2-7-10 システムによる浸透施設の効果の算定

貯留現象を見込む場合の浸透施設の効果の算定は、浸透能力を先に流出雨水量から控除し、控除後の残雨量が砕石等の空隙が満杯になるまで貯留すると考える。



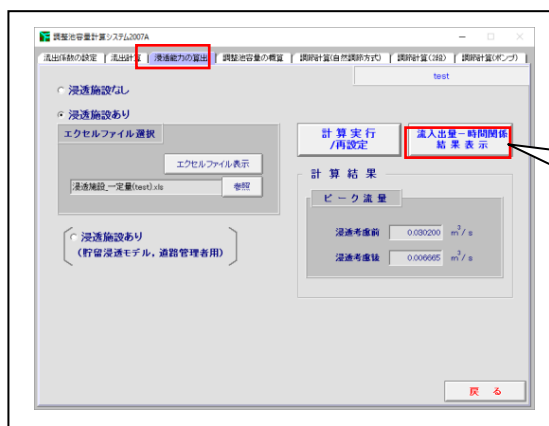
① 「調整池容量計算システム」の左から3番目のタグ「浸透能力の算定」で「参照」ボタンをクリック。先ほど作成し名前を付け保存した「浸透施設\_一定量(○○○○)」を指定して、開くボタンをクリック。

② 「計算実行」ボタンをクリック。

③ 浸透考慮前ピーク流量（行為後ピーク流入量と同じ）と浸透考慮後ピーク流入量が表示される。ここで、集水区域が1つの場合、「浸透考慮後のピーク流入量 ≤ 許容放流量」ならば、OK。

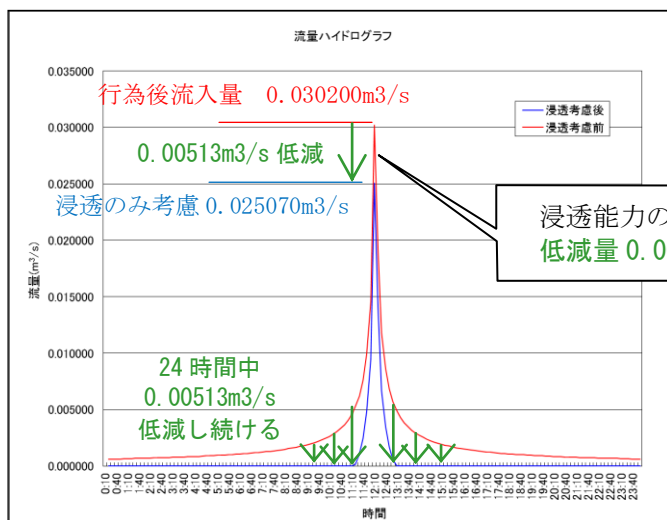
集水区域が1つの場合、「浸透考慮後のピーク流入量 ≤ 許容放流量」ならば、OK。  
NGの場合は、浸透施設を増工するか、貯留施設を増工する。

## 2-7-11 システムのグラフによる浸透施設の効果の確認



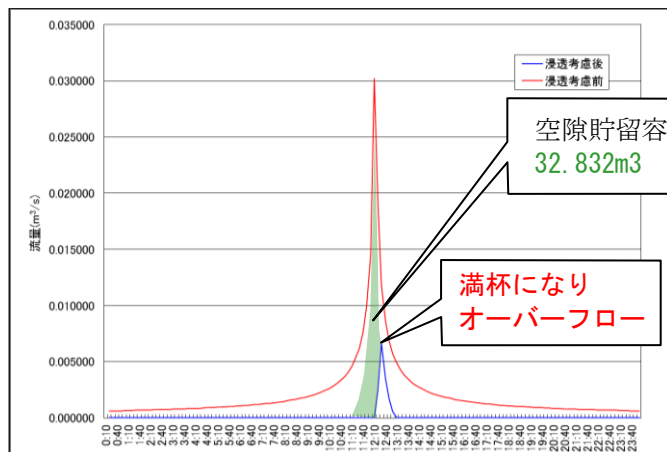
浸透施設だけの効果を「流入雨量-時間関係結果表示」ボタンで表示することができます。

浸透能力のみを計上したグラフ



統合した浸透施設の浸透能力  
「0.00513m³/s」を24時間中浸透し続ける。流入量が少ないときは、全量浸透する。

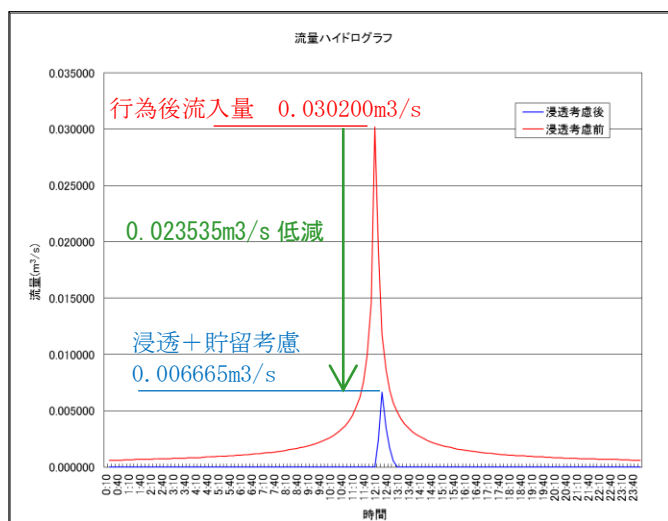
(このグラフは表示されません。)



浸透しきれない流入量が、空隙に貯まっていき、満杯になるとオーバーフローして外に出る。

(このグラフは表示されません。)

統合した浸透施設の浸透能力+貯留効果を反映したグラフ



(このグラフが表示されます。)

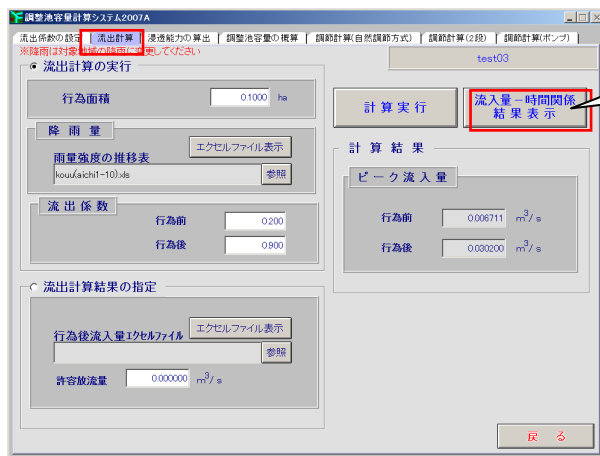
2-7-12 対策施設が浸透施設のみの場合の様式A'~Dの作成

【注意事項】

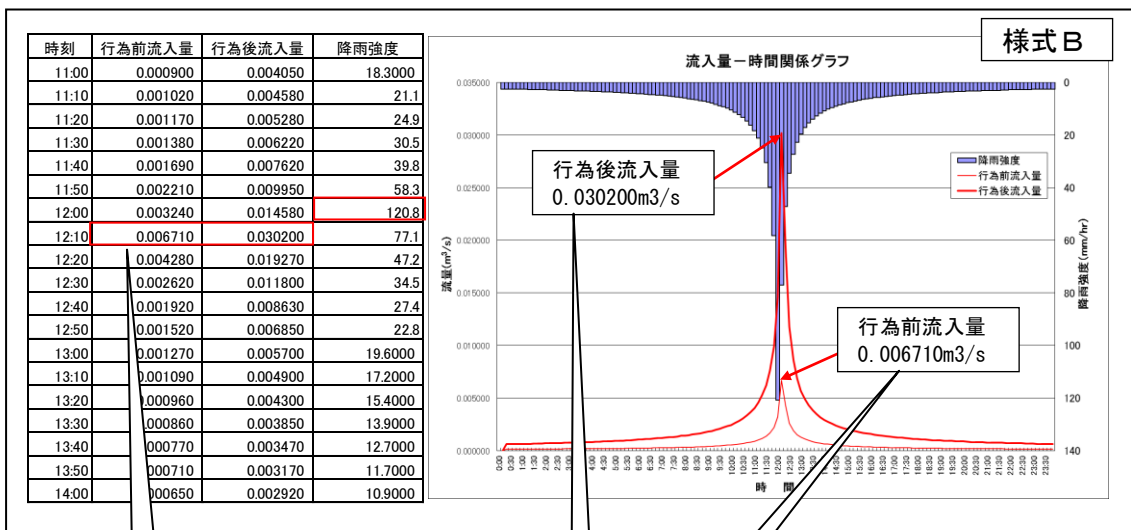
- ① 設計計算が完了した場合、もう一度「一番左のタグ（流出係数の設定）」から順番に右へ全てのタグの「計算実行」ボタンを押し直しましょう。使用しなかったタグでも「計算実行」ボタンは押さなければいけません。
- ② 様式を印刷する前には念のため、もう一度「計算実行」ボタンを押しましょう。

「調整池容量計算システム」には、古い計算結果が残っていて、そのデータが紛れ込むことがあります。エラーメッセージは出ませんが、念のため、こまめに「計算実行」ボタンを押すようにしてください。

(1) 様式Bの作成



左から2番目のタグ「流出計算」の「流入量-時間関係結果表示」ボタンでグラフ付きのエクセルファイルが作成されます。そこに、「行為前流入量」と「行為後流入量」を追記してください。



最大流入量を赤枠で囲む。表は最大流量付近だけでもよい。

行為前後の流入量の最大値を貼り付ける

(2) 様式Dの作成

浸透施設しか採用しない場合も、左から5番目のタグ「調節計算（自然調節方式）」に入力が必要です。様式Dや様式A'、様式Cはここで作成します。

対策施設が浸透施設のみの場合は、「設定調整池諸元」にダミーデータを入力します。

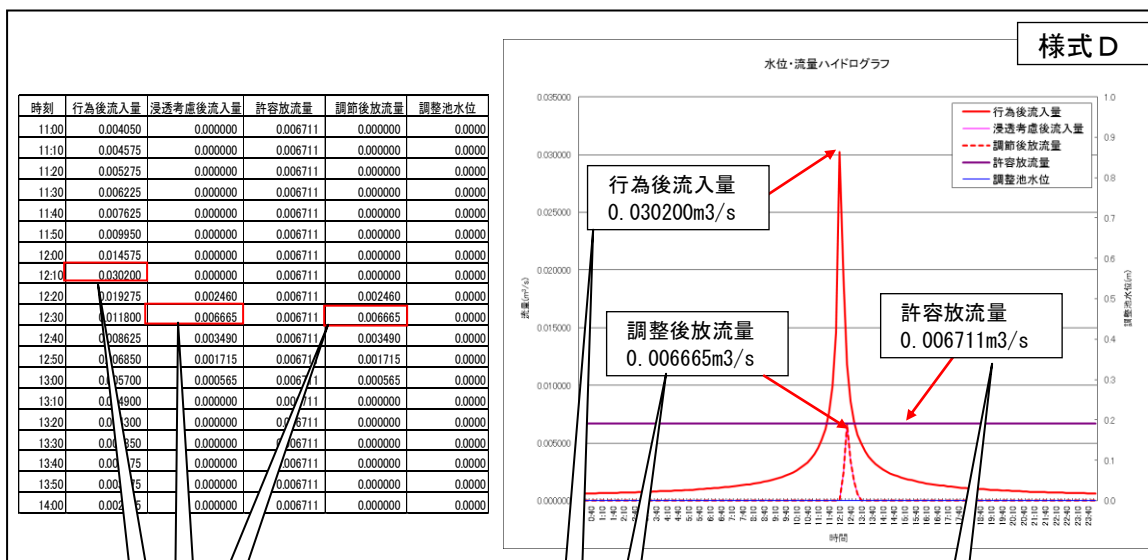
① 「調整池容量計算システム」の左から5番目のタグ「調節計算(自然調節方式)」で「参照」ボタンをクリック。「水深-容量データ(サンプル\_0m3)」を指定して、開くボタンをクリック。

② 放流形状は「円」を指定。直径「0.0000」を入力。

③ 「計算実行」ボタンをクリック。自動計算により「最大放流量が算定される。

④ 「流入流出-時間関係結果表示」ボタンでグラフ付きのエクセルファイルが作成されます。(様式D)

集水区域が1つの場合は、「総合評価」が「O.K」でなければいけない。



最大流入量、放流量を赤枠で囲む。表は最大流量付近だけでもよい。

行為後、調整後の最大値を貼り付ける

集水区域が1つの場合、許容放流量を貼り付ける。

(3) 様式A'、様式Cの作成



1. 行為区域の概要	様式A'として使用
2. 使用降雨強度及びピーク流入量	使用しない
3. 流出抑制施設諸元(調整池諸元)	貯留施設がある場合使用。(今回は使用せず)
3. 流出抑制施設諸元(一定量)	浸透施設がある場合使用。様式Cとして使用
3. 流出抑制施設諸元(浸透施設)	浸透施設がある道路事業で使用。(今回は使用せず)
3. 流出抑制施設諸元(調節計算結果)	使用しない

**様式A'**

**1. 行為区域の概要**  
(※位置及び行為前後の土地利用区分のわかる平面図を添付すること)  
 行為区域位置(住所: ○○市○○区○○町)  
 行為面積: 0.0000 (ha)  
 行為前後の土地利用区分

区分	土地利用の形態の細区分	流出係数	行為前面積 (ha)	行為後面積 (ha)
宅地等に該当する土地	宅地	0.90		0.1000
	池沼	1.00		
	水路	1.00		
	ため池	1.00		
	道路(法面を有しないもの)	0.90		
	道路(法面を有するもの)	0.90		
園第2種号	鉄道線路(法面を有しないもの)	0.90		
	飛行場(法面を有しないもの)	0.90		
	飛行場(法面を有するもの)	0.90		
	不透透性材料により舗装された土地(法面を除く)	0.95		
宅地等以外の土地	不透透性材料により覆われた法面	1.00		
	ゴルフ場(雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)	0.50		
	運動場その他これに類する施設(雨水を排除するための排水施設を伴うものに限る)	0.80		
その他	ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められた土地	0.50		
	山地	0.30		
	人工的に造成され植生に覆われた法面	0.40		
	林地、耕地、畑作その他ローラーその他これに類する建設機械を用いて締め固められていない土地	0.20	0.1000	
面積計			0.1000	0.1000
合成流出係数			0.200	0.900

**様式C**

**3. 流出抑制施設諸元**  
 浸透能力: 0.005135 m³/s  
 空積貯留量諸元: 32.832 m³/s  
 空積貯留量

【浸透マス】	単位設計浸透係数(m³/m²/m)		設置数量(単位)	影響係数			【浸透マス】	排積(m³)	空積率(%)
	比浸透量(m)	飽和浸透係数(m/hr)		(1)内容(1)	(2)内容(2)	(3)内容(3)			
1	7.93	0.03	8	0.90	0.90	1.00	1	3.28	40.00
2				0.90	0.90	1.00	2	0.58	100.00
3				0.90	0.90	1.00	3		
4				0.90	0.90	1.00	4		
5				0.90	0.90	1.00	5		
6				0.90	0.90	1.00	6		
7				0.90	0.90	1.00	7		
8				0.90	0.90	1.00	8		
9				0.90	0.90	1.00	9		
10				0.90	0.90	1.00	10		

【調整トラップ】	単位設計浸透係数(m³/m²/m)		設置数量(単位)	影響係数			【調整トラップ】	排積(m³)	空積率(%)
	比浸透量(m)	飽和浸透係数(m/hr)		(1)内容(1)	(2)内容(2)	(3)内容(3)			
1	3.34	0.03	80	0.90	0.90	1.00	1	28.40	60.00
2				0.90	0.90	1.00	2	2.40	100.00
3				0.90	0.90	1.00	3		
4				0.90	0.90	1.00	4		
5				0.90	0.90	1.00	5		
6				0.90	0.90	1.00	6		
7				0.90	0.90	1.00	7		
8				0.90	0.90	1.00	8		
9				0.90	0.90	1.00	9		
10				0.90	0.90	1.00	10		

【その他】	単位設計浸透係数(m³/m²/m)		設置数量(単位)	影響係数			【その他】	排積(m³)	空積率(%)
	比浸透量(m)	飽和浸透係数(m/hr)		(1)内容(1)	(2)内容(2)	(3)内容(3)			
1	1.291	0.03	600	0.90	0.90	1.00	1	180.00	10.00
2				0.90	0.90	1.00	2		
3				0.90	0.90	1.00	3		
4				0.90	0.90	1.00	4		
5				0.90	0.90	1.00	5		
6				0.90	0.90	1.00	6		
7				0.90	0.90	1.00	7		
8				0.90	0.90	1.00	8		
9				0.90	0.90	1.00	9		
10				0.90	0.90	1.00	10		

## 2-8 貯留施設の効果の算定

### 2-8-1 貯留規模の算定式(自然調節方式)

貯留施設の規模の算定は、次掲げる式によることを標準とする。

$$\frac{dV}{dt} = Q_{in}(t) - Q_{out}(t) = (Q(t) - Q_p) - Q_{out}(t)$$

また、自然調節方式の調整池からの放流量  $Q_{out}(t)$  は、次掲げる式によることを標準とする。

$$\begin{aligned} [H(t) \leq 1.2D] & \quad Q_{out}(t) = C' \cdot a \cdot H(t)^{2/3} \\ [1.2D < H(t) < 1.8D] & \quad H = 1.2D, H = 1.8D \text{ の } Q_{out} \text{ を直線近似} \end{aligned}$$

$$[H(t) \leq 1.2D] \quad Q_{out}(t) = C \cdot a \sqrt{2g(H(t) - \frac{1}{2}D)}$$

$Q_{in}(t)$  : 調整池への流入量 (m<sup>3</sup>/s)

$Q_{out}(t)$  : 調整池からの放流量 (m<sup>3</sup>/s)

$Q(t)$  : 行為後の流出雨水量 (m<sup>3</sup>/s)

$Q_p$  : 浸透施設による浸透 (及び空隙貯留) による浸透施設の効果

$Q(t) - Q_p \leq 0$  のときは  $Q_p = Q(t)$

$V$  : 調整池の貯留量 (m<sup>3</sup>)

$C, C'$  : 放流口の流出係数  $C = 0.6$   $C' = 1.8$

$a$  : 放流口の断面積 (m<sup>2</sup>)

$H(t)$  : 調整池の水位 (m)

$D$  : 放流口の高さ (円形の場合は直径、矩形の場合は高さ)

$t$  : 計算時刻 (s)

調整池の貯留計算は、流入量  $Q_{in}(t)$  と放流量  $Q_{out}(t)$  の差を貯留するものとして、調整池の貯留量を求めるものであり、①計算の結果得られた放流量  $Q_{out}(t)$  が許容放流量以下であること。②最高水位が仮定した池の高さ以下であることを、「水位-容量曲線 (調整池の形状による)」及び「放流口の形状 (断面積)」を仮定して必要な貯留量を求めるものである。

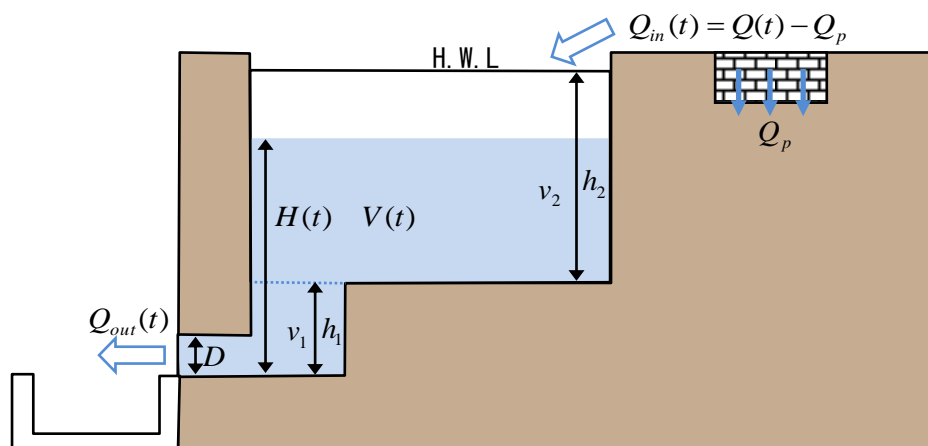


図 2-8-1 調整池規模算定の模式図

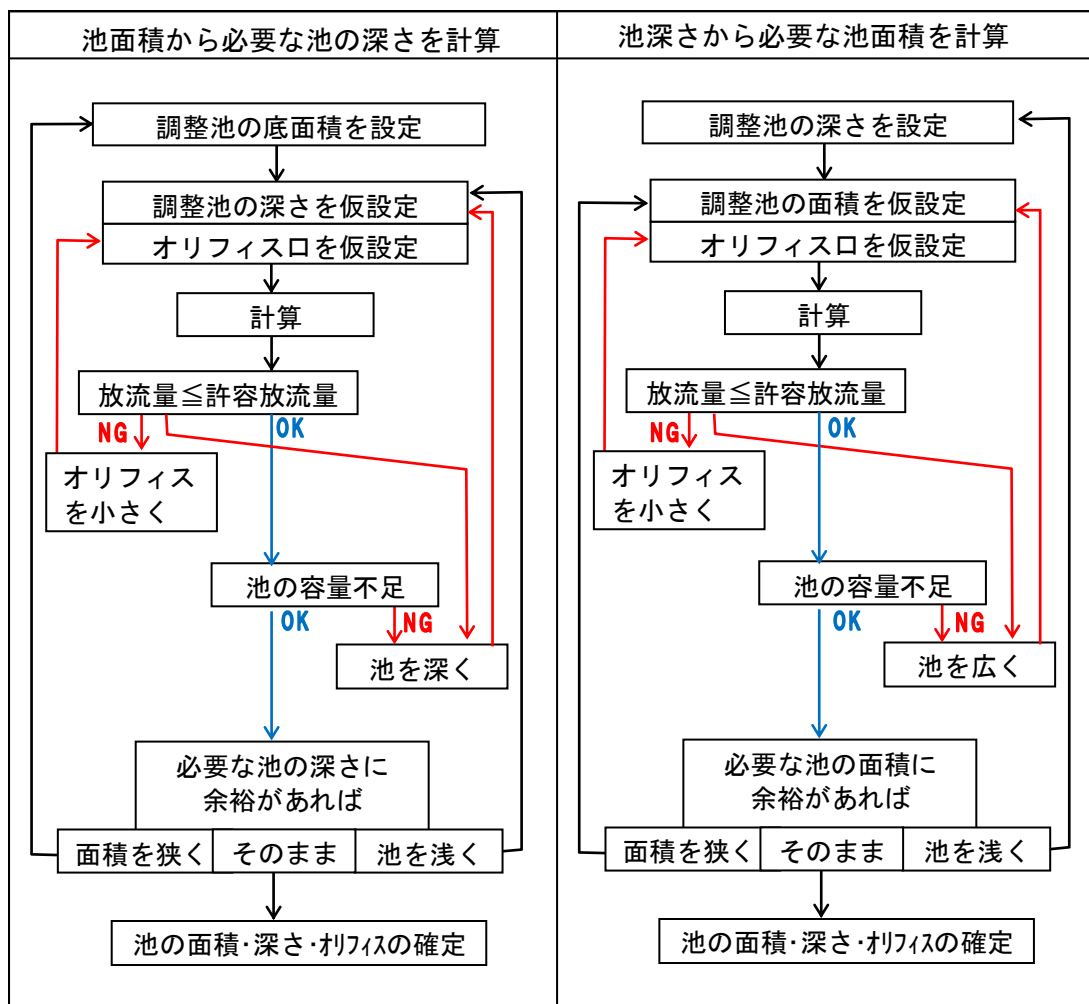


### 2-8-2 調整池の規模の設計手順

調整池は、雨水が貯まる快適ではない施設であるため、多くの場合、設置可能な場所や面積、池の深さに制限があります。

調整池の規模の設計には、繰り返し計算が必要です。

設計は想定する最大限の調整池から小さくしていく方法が効率的です。



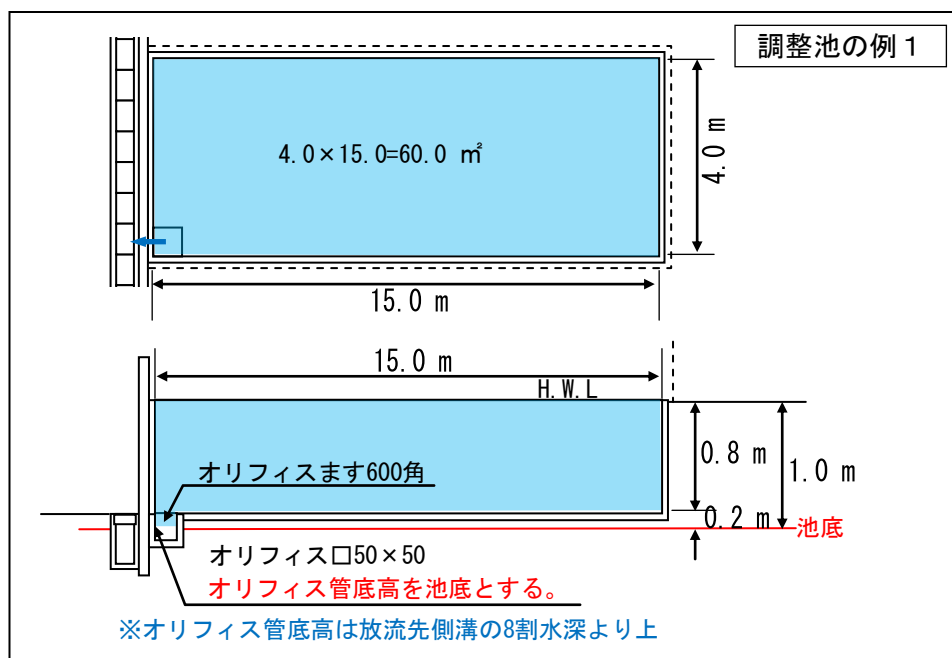
#### 調整池容量についての一般的な傾向

池底面積を広くできる → 必要な深さが浅くなる → オリフィスが大きくなる  
→ 必要な池の容量が小さくなる

池底面積をせまくしたい → 必要な深さは深くなる → オリフィスが小さくなる  
→ 必要な池の容量は大きくなる

### 2-8-3 調整池の水位－容量曲線について

調整池の「水位－容量曲線」は、ある貯留量の時のオリフィス管底から水面までの高さ  $H(t)$  を、求めるためのものです。



H=水深 (m) (オリフィス管底からの高さ)	V=調整池の 累積体積 (m³)	計算式
0.000	0.00	
0.200	0.07	ますの体積 $0.60 \times 0.60 \times 0.20 = 0.072$
1.000	48.07	ますの体積 0.07 池の体積 $15.00 \times 4.00 \times 0.80 = 48.00$

図 2-8-2 調整池「水深－容量表 1」

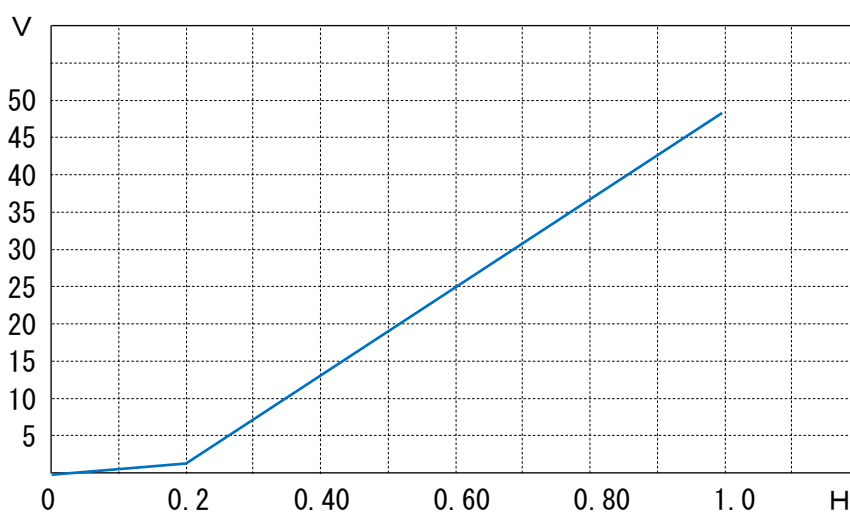
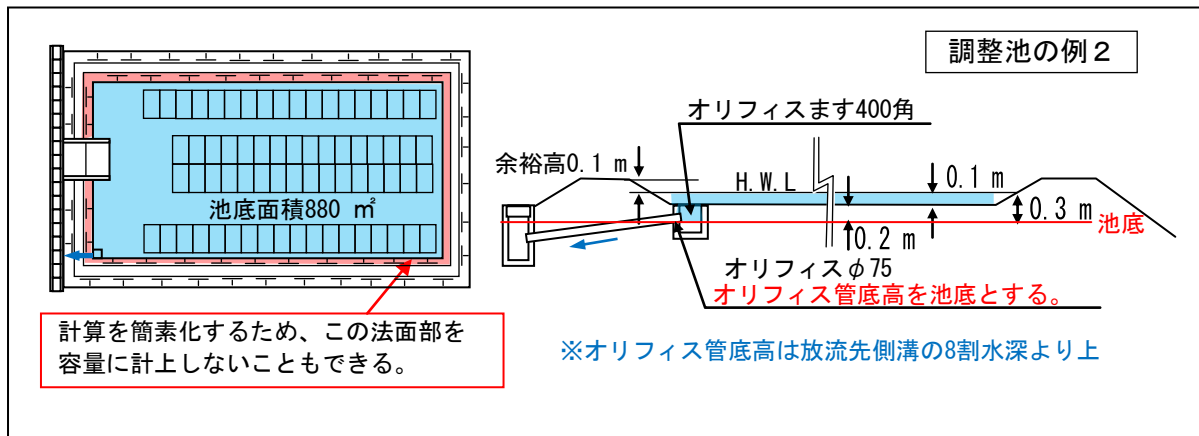


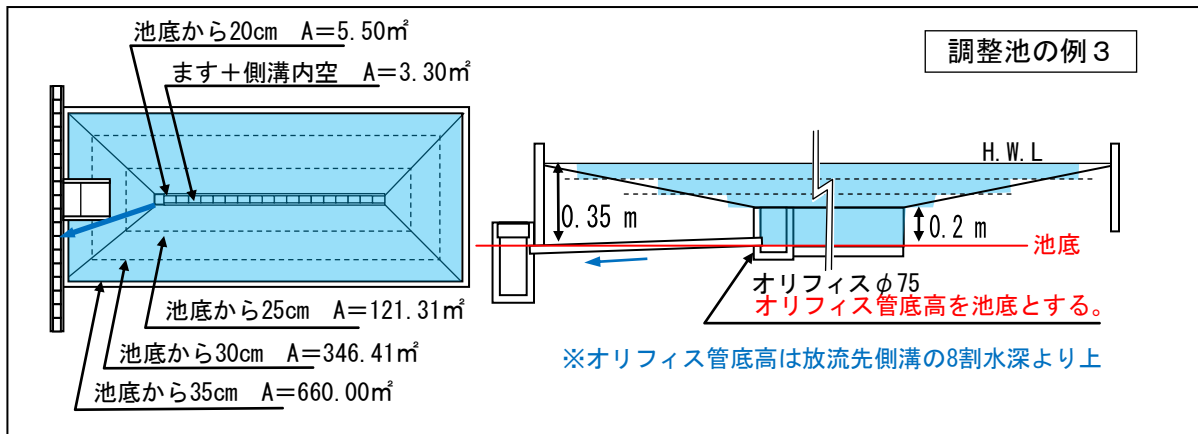
図 2-8-3 調整池「水位－容量曲線 1」

2-8-4 調整池の「水深-容量表」の作成例



H=水深(m) (オリフィス管底からの高さ)	V=調整池の 累積体積(m <sup>3</sup> )	計算式
0.000	0.00	
0.200	0.03	ますの体積 0.40×0.40×0.20=0.032
0.300	88.03	ますの体積 0.03 池の体積 880.00×0.10=88.00

図 2-8-4 調整池「水深-容量表2」



H=水深(m) (オリフィス管底からの高さ)	V=調整池の 累積体積(m <sup>3</sup> )	計算式
0.000	0.00	
0.200	0.66	ます+側溝の体積 3.30×0.20=0.66
0.250	3.83	0.66+ (5.50+121.31)×0.05÷2=3.17
0.300	15.52	3.83+ (121.31+346.41)×0.05÷2=11.69
0.350	40.68	15.52+ (346.41+660.00)×0.05÷2=25.16

図 2-8-5 調整池「水深-容量表3」

## 2-8-5 システムによる貯留施設の効果の算定

### (1) システム用「水深-容量表」の作成

「調整池容量計算システム」の左から5番目のタブ「調節計算(自然調節方式)」で「エクセルファイル表示」ボタンをクリック。数値を入力し、名前を付けて保存。

No	水深 H(m)	容量 V(m <sup>3</sup> )
1	0.000	0.00
2	0.200	0.07
3	1.000	48.07
4		
5		
6		
7		
8		

記入例として、「調整池の例1」の数値を入力した。

図 2-8-6 調整池例1の「水深-容量表」

### (2) システムへの「水深-容量表」と「放流口形状」の入力と効果の確認

図2-8-7 システムによる調整池の規模の確認

③ 「計算実行」ボタンをクリック。

④ 下から順に確認する。まず「池の容量不足」が「無」を確認。集水区域が1つの場合は、「放流量評価」が「許容放流量以下」を確認。「総合評価」「OK」を確認。

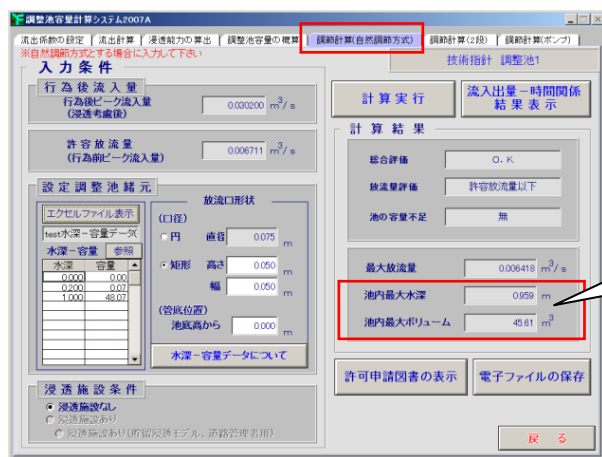
⑤ 「池の容量不足」が「無」の場合は、オリフィスからの最大放流量が表示される。「池の容量不足」が「有」の場合は、池から溢れた流量を加算した流量を表示。

① 「調整池容量計算システム」の左から5番目のタブ「調節計算(自然調節方式)」で「参照」ボタンをクリック。先ほど作成し名前を付け保存した「水深-容量データ(〇〇〇〇)」を指定して、開くボタンをクリック。

② 今回は、オリフィス形状が矩形のため、下に入力。オリフィスが円形の場合は上に入力。

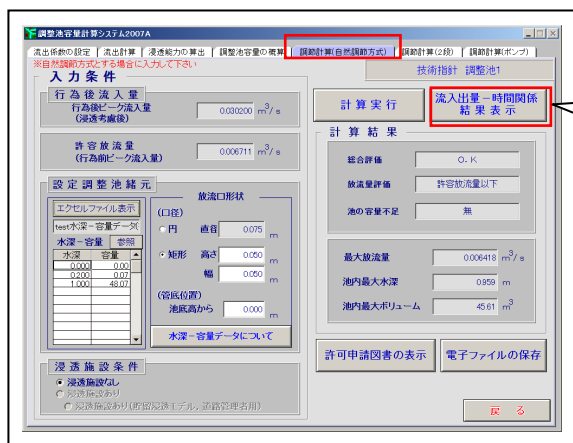
【注意事項】

- ① 基本的に「池の容量不足」が「有」→「無」になるように、「水深-容量表」（池の規模）やオリフィスの形状を拡大してください。
- ② 「池の容量不足」が「無」の時、最大放流量を小さくするには、オリフィスを小さくしてください。その結果「池の容量不足」が「有」になれば、「水深-容量表」（池の規模）を拡大してください。  
ただし、最少オリフィス径φ50。（集水面積を 500㎡以下に分割して施設を設置する場合はφ30まで縮小可能）
- ③ 集水区域が1つの場合は、「総合評価」が「OK」でなければいけません、複数の集水区域がある場合は、「全て集水区域の最大放流量の和」≤「許容放流量」であればよいので「NG」のままでも結構です。

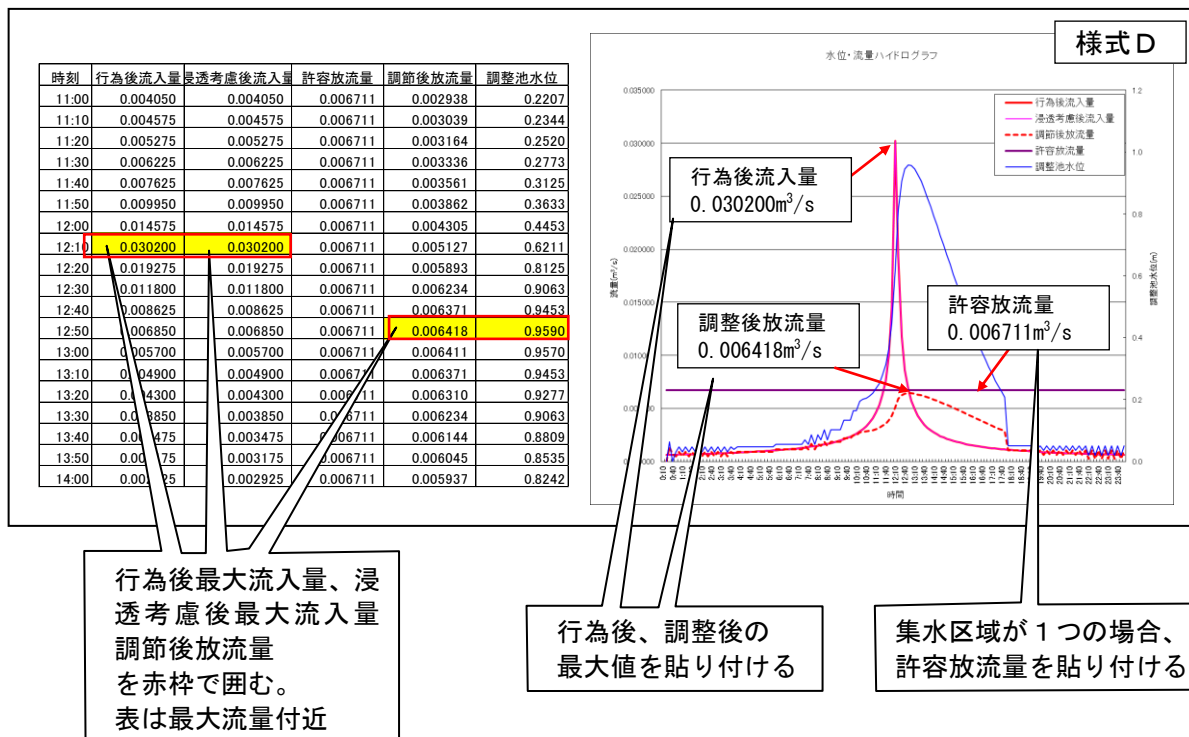


「池内最大水深」と「池内最大ボリューム」は、計算結果です。「水深-容量表」の入力値より小さければ、オリフィスの形状を変えず、池の規模を小さく出来る可能性があります。

2-8-6 システムのグラフと表による貯留施設の効果の確認

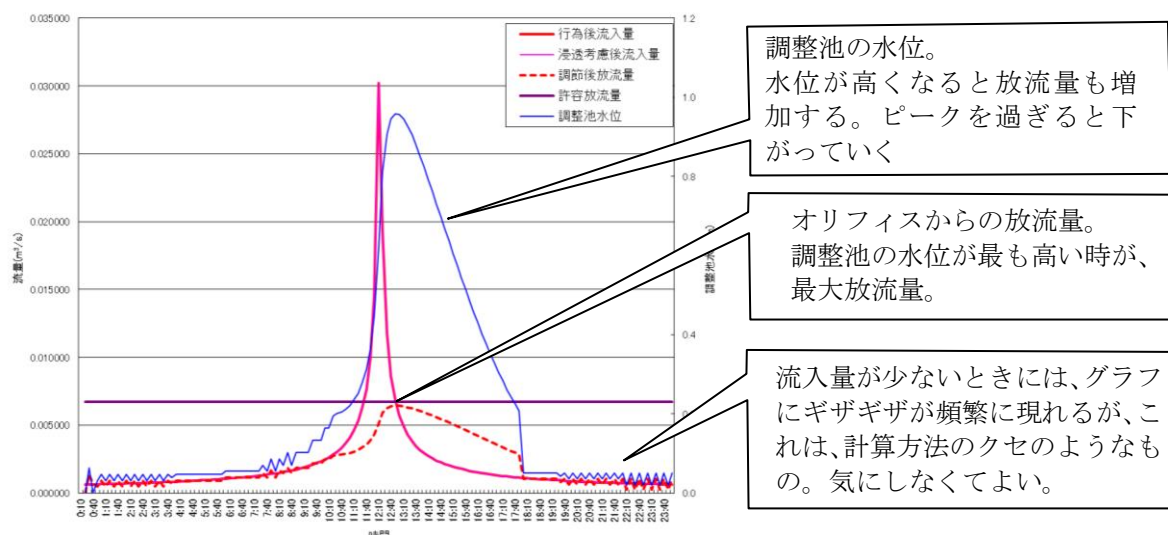
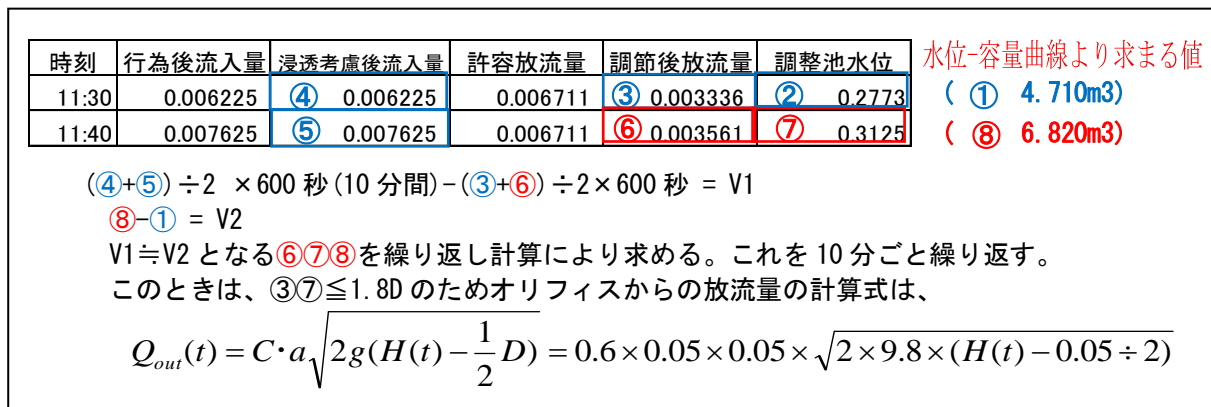


貯留施設（調整池）の効果を「流入出量-時間関係結果表示」ボタンで表示することができます。



【解説】

計算方法の詳細は、「防災調節池等技術基準(案)解説の補足と計算実例」P.98 又は「宅地開発に伴い設置される浸透施設等設置技術指針の解説」P.111 を参照のこと。



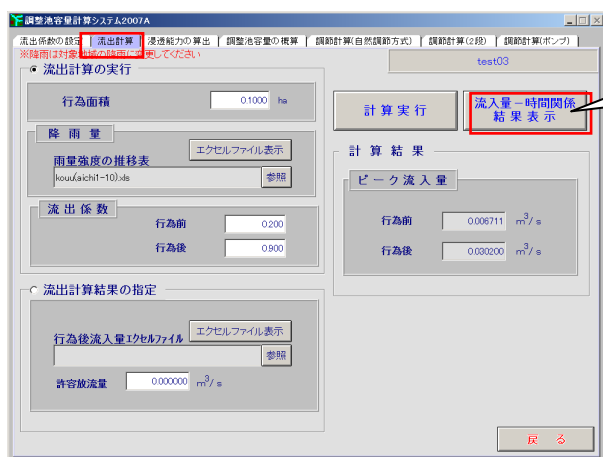
2-8-7 貯留施設のみ場合の様式A'~Dの作成

【注意事項】

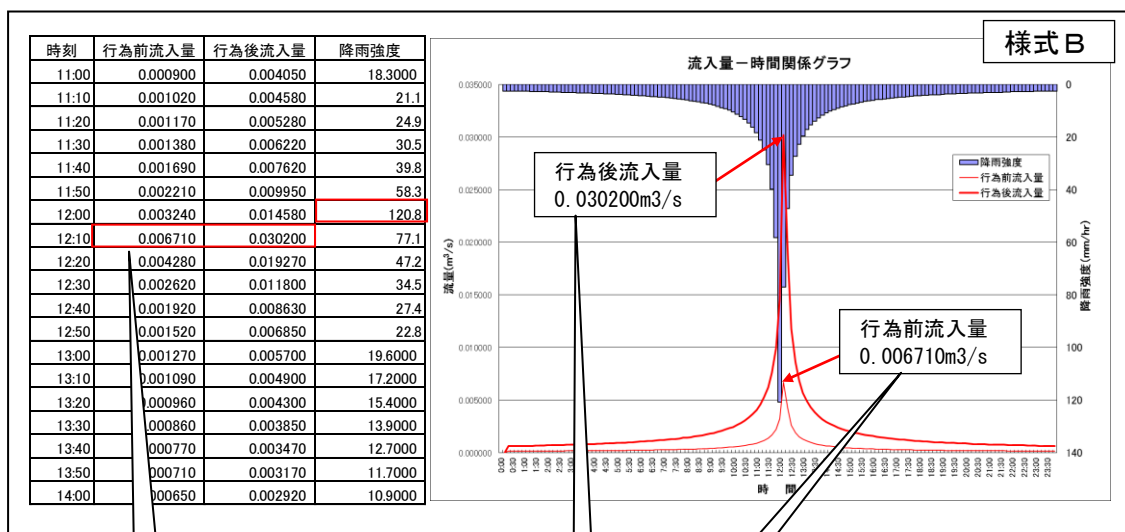
- ①設計計算が完了した場合、もう一度「一番左のタグ（流出係数の設定）」から順番に右へ全てのタグの「計算実行」ボタンを押し直しましょう。使用しなかったタグでも「計算実行」ボタンは押さなければいけません。
- ③ 様式を印刷する前には念のため、もう一度「計算実行」ボタンを押しましょう。

「調整池容量計算システム」には、古い計算結果が残っていて、そのデータが紛れ込むことがあります。エラーメッセージは出ませんが、念のため、こまめに「計算実行」ボタンを押すようにしてください。

(1) 様式Bの作成



左から2番目のタグ「流出計算」の「流入量-時間関係結果表示」ボタンでグラフ付きのエクセルファイルが作成されます。そこに、「行為前流入量」と「行為後流入量」を追記してください。



最大流入量を赤枠で囲む。表は最大流量付近だけでもよい。

行為前後の流入量の最大値を貼り付ける

(2) 「浸透能力の算出」タグで「浸透施設なし」を選択し「計算実行」

**【注意事項】**

浸透施設がなくても、「浸透能力の算出」で「計算実行」してください。



左から3番目のタグ「浸透能力の算出」で「浸透施設なし」を選択。「計算実行」ボタンをクリックしてください。その後のタグに、計算結果が反映されます。

(3) 様式Dの作成

様式Dや様式A'、様式Cは、左から5番目のタグ「調節計算（自然調節方式）」で作成します。



③ 「計算実行」ボタンをクリック。自動計算により「最大放流量が算定される。」

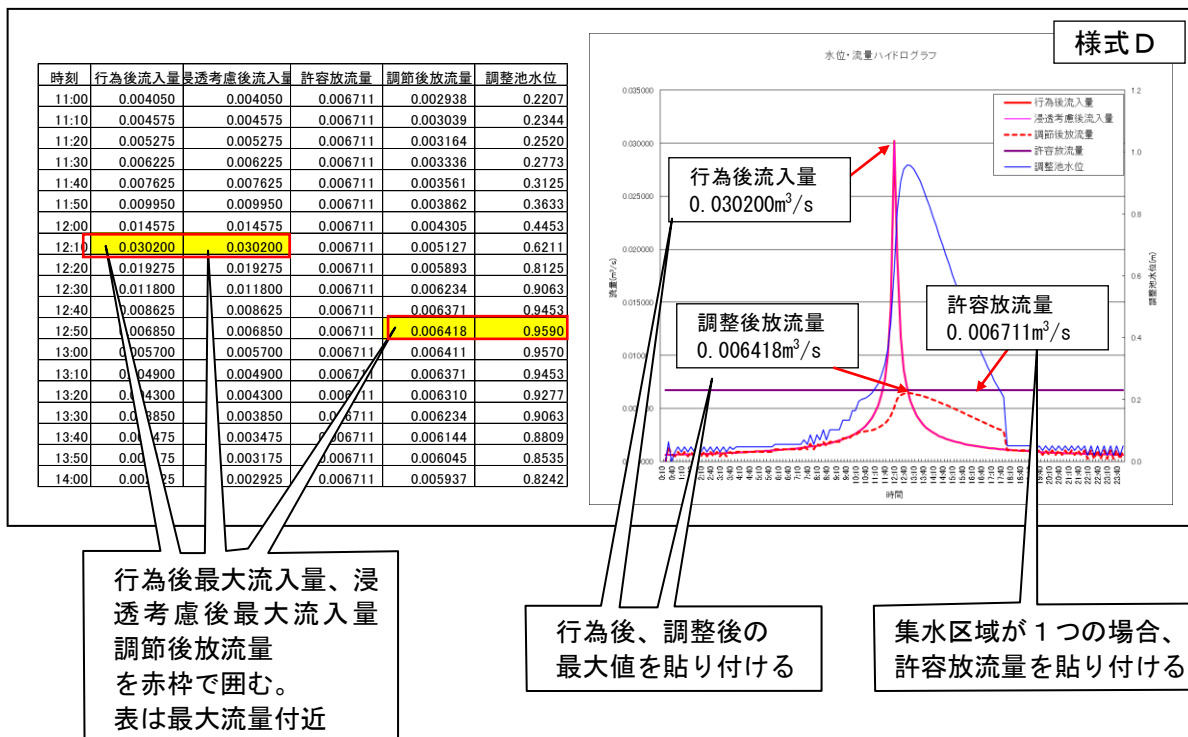
④ 「流入出量-時間関係結果表示」ボタンでグラフ付きのエクセルファイルが作成されます。(様式D)

集水区域が1つの場合は、「総合評価」が「O.K」でなければいけない。

① 「調整池容量計算システム」の左から5番目のタグ「調節計算(自然調節方式)」で「参照」ボタンをクリック。作成した「水深-容量データ(〇〇〇)」を指定して、開くボタンをクリック。

② 例では□50×50のため、放流形状は「矩形」を指定。HとWを入力。





(4) 様式A'、様式Cの作成

調整池容量計算システム2007A

入力条件

行為後流入量 0.006665 m<sup>3</sup>/s

許容放流量 0.006711 m<sup>3</sup>/s

計算結果

総合評価 O.K.

最大放流量 0.006665 m<sup>3</sup>/s

池内最大水深 0.000 m

池内最大ボリューム 0.00 m<sup>3</sup>

許可申請図書の表示

電子ファイルの保存

② 「許可申請図書の表示」ボタンをクリック。

② 6つのシートを持つエクセルファイルが自動作成される。浸透施設がない場合に使うのは2つのみ。

1. 行為区域の概要	様式A'として使用
2. 使用降雨強度及びピーク流入量	使用しない
3. 流出抑制施設諸元(調整池諸元)	貯留施設がある場合使用。様式Cとして使用
3. 流出抑制施設諸元(一定量)	浸透施設がある場合使用。(今回は使用せず)
3. 流出抑制施設諸元(浸透施設)	浸透施設がある道路事業で使用。(今回は使用せず)
3. 流出抑制施設諸元(調節計算結果)	使用しない



## 2-9 その他

### 2-9-1 区画整理事業における合成流出係数の算定法と集水区域

#### ・流出係数

#### (1) 現況土地利用における算定方法

現況土地利用を、表 2-4-3 の区分により整理し、面積を求める。

なお、具体的な算定方法は以下のように行う。

- ① まず、区画整理事業区域内の「宅地の範囲」の算出については、都市計画基本図(1/2500程度)から建物<sup>\*</sup>の面積(a 1)を算出し、「表2-4-1 行為前の宅地面積の算定手順」の宅地係数(2.0)を乗じ、宅地面積(B)を算定する。
- ② 続いて、表2-4-3における「宅地」と「締め固められた土地」を除く、16区分の面積を算出する。

なお、区分については、地図記号並びに最新の航空写真により、区域を特定する。

- ③ 区画整理事業区域面積(全体面積)から①、②で求めた面積を差し引いたものを、締め固められた土地の面積とする。ただし、締め固められた土地の面積がマイナスになった場合は、宅地面積を全体面積にあうように調整する。

※ 「国土交通省公共測量作業規定」に基づく地図記号の大分類「建築物」のうち、分類「建物」を対象とする

表 2-9-1 区画整理事業における流出係数の算定の例

◎区画整理事業区域(全体)	面積 A	係数
① 建物	a 1	/
② 水路	a 2	1.0
③ 道路	a 3	0.9
④ 舗装(現地または図面から明らかに特定できる区域)	a 4	0.95
⑤ 田・畑	a 5	0.2
⑥ 宅地の範囲 = a 1 × 2	B	0.9
⑦ 締め固まった土地 = A - (a 2 + a 3 + a 4 + a 5 + B)		0.5

#### (2) 計画土地利用における流出係数の算定方法

計画土地利用については、池、水路を「1.0」とし、それ以外はすべて「0.9」として扱う。

#### ・集水区域

区画整理事業区域外からの雨水も対策施設に流入する場合は、区域外も含めて集水区域全体の流出係数を求め、対策施設の検討を行う。

## 2-9-2 現地浸透試験の試験方法

### (1) 現地浸透試験の調査フロー

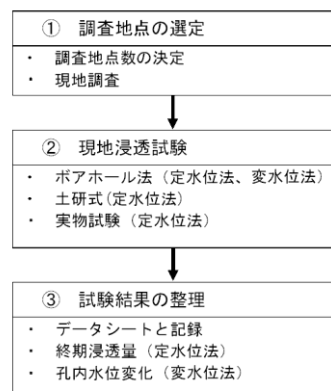


図 2-9-1 現地浸透試験の流れ

### (2) 調査地点の選定

#### ①調査地点数の決定

雨水浸透阻害行為面積	調査地点数	備 考
5,000 m <sup>2</sup> 未満	1箇所	
5,000 m <sup>2</sup> ～1.0 h a 未満	2箇所	複数の場合は平均値を採用
1.0 h a 以上	3箇所	

#### ②現地調査

地形や土質、地下水（位）の分布などを確認するため現地調査を行う。現地調査での留意点を下記に記す。

- (i) 試験に必要な面積（約 20 m<sup>2</sup>以上）が確保できるか否かを調べる。
- (ii) 用地の借用が可能か否かを調べる。
- (iii) 近くに試験に使用できる水源があるかどうか調べる
- (iv) 浸透の障害となりそうな地下埋設物が近くにあるかどうかを調べる。
- (v) その他、調査地点が浸透地盤を代表し得る地点であるかどうかを地形、水質、土地利用等について可能な範囲で調べる。

#### ③土地および水の利用

土地および水の借用にあたっては、関係者に対し試験の趣旨や内容を十分に説明し、了解していただくとともに、必要に応じて諸手続を行う。

(3) 現地浸透試験

①試験施設の形状

本技術指針では、平均的な地盤の浸透能力が把握できること、試験施設の設置が他の試験方法より多少容易であることなどから、直径20cmのボアホール法を標準タイプとする。地表面は、現地盤または造成後の計画地盤高のいずれかとする。

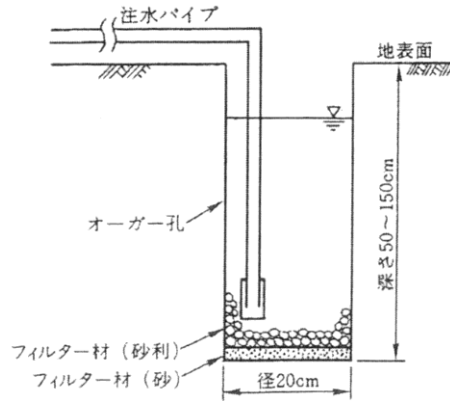


図 2-9-2 ボアホール法で用いる試験施設

②試験方法

試験は原則として定水位注水法で試験する。定水位法での試験が困難な場合は、変水位法により試験を行う。

③試験施設の設置と試験手順

(i) ボアホールの掘削

ハンドオーガーを使い、設定したボアホール深まで掘削する。

(ii) 浸透面の手入れ

オーガー掘削時に孔土膜が付着したり、孔底に掘屑が堆積し、自然の浸透能が確認出来なくなっていることがある。このため、孔内の状態をよく観察し、必要に応じて熊手やワイヤブラシで浸透面の目荒しを行うとともに、掘屑は丹念に除去する。

(iii) 充填材などの挿入

ボアホール掘削後、浸透面をいためないように充分配慮して、砂利あるいは砕石を充填する。この作業は、注水による浸透面の洗掘あるいは泥土の攪拌を防止するためのものである。

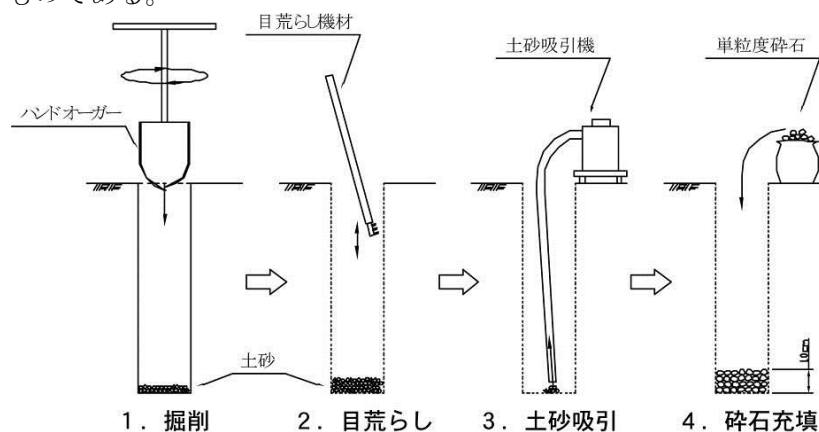


図 2-9-3 試験施設の設置手順

(iv) 定水位注水法の手順

- イ) 実施設の設計湛水深に相当する水位まで注水し、初期条件とする。
  - ロ) 水源からの注水量を調整し、上記湛水深を維持する。
  - ハ) 経過時間毎に流量計などで注水量を測定する。測定時間間隔は10分間隔を目安とするが、変化の著しい場合には間隔を細かくする。
- ニ) 注水量がほぼ一定になるまで、ロ)～ハ)を継続する。試験継続時間の目安は2時間程度である。

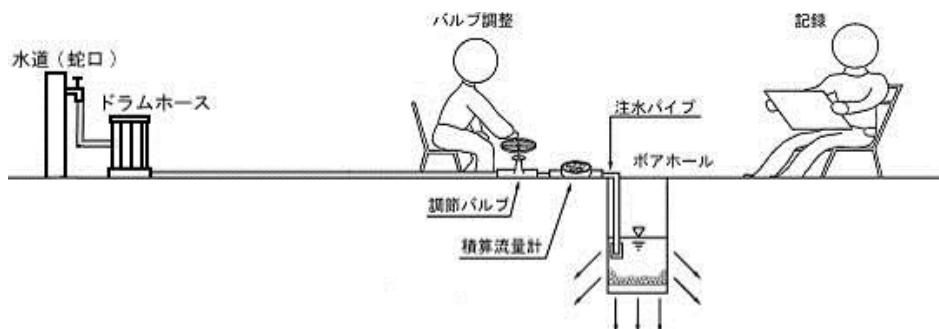


図 2-9-4 浸透試験状況概要

(v) 原形復帰

最後に掘削土を埋め戻し、踏み固めて原形復帰し、試験を終了する。

(4) 試験結果の整理

① データシートと記録

現地浸透試験での測定値は、データシート（表 2-9-2 参照）に記録し、整理・保存する。データシートには、施設形状、設定湛水深並びに注水時の単位時間あたり浸透量または水位などの記録の他に目づまりや浸透能力との関係把握に必要な注入水の水質（濁り）、水温（気温）なども記録する。

② 終期浸透量(定水位法)

浸透試験結果は、単位時間当り浸透量（水位）と注水時間の関係図として整理する。注水を継続すると単位時間当り浸透量（水位）はほぼ一定値を示すので、この量（水位）を終期浸透量とする。なお、2時間の注水を行っても浸透量（水位）が一定にならない場合は、注水を打ち切り、その時の浸透量を終期浸透量とすることで良い。

(定水位法)

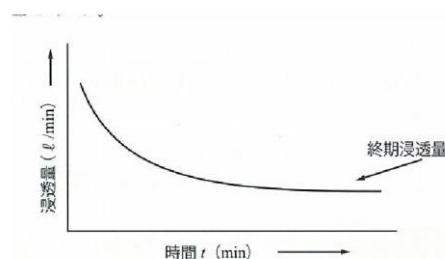
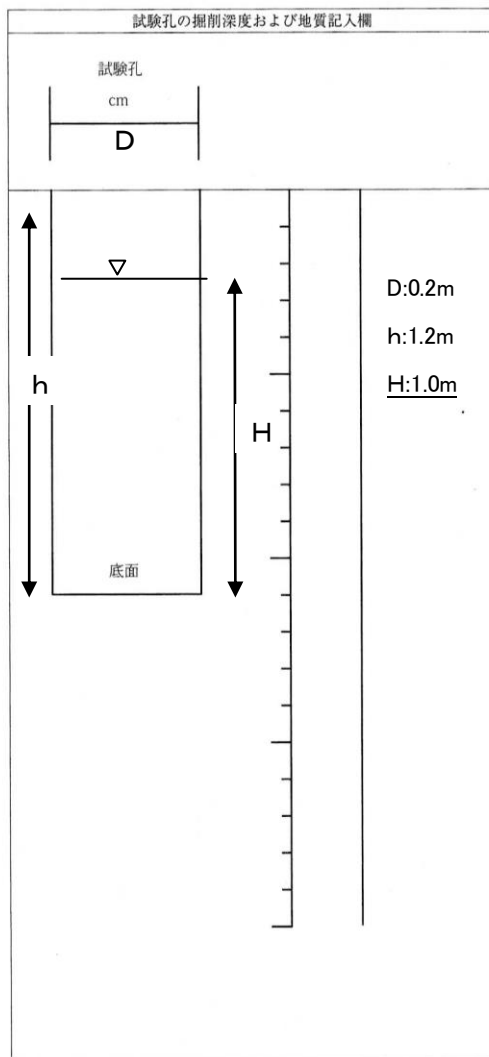


図 2-9-5 浸透量（水位）の時間変化

表 2-9-2 定水位法の現地浸透試験データシート記入例

調査年月日	年 月 日 曜日 天候：	見取り図	写真撮影チェック欄	
土地利用（状況）	（ ）		現況	
調査流域名			掘削	
調査地点名			目荒らし	
住所			土砂搬出	
施設形状			砕石充填	
施設寸法			試験状況	
試験開始時刻	： ～ 終了時刻	試験所要時間	総計	原状復旧

経過時間 (min)	タンク内水位あるいは流量計示度	浸透量 (ℓ/min)	累加浸透量 (ℓ/min)	経過時間 (min)	タンク内水位あるいは流量計示度	浸透量 (ℓ/min)	累加浸透量 (ℓ/min)
0		初期値					
		初期注水量と経過時間					
0		浸透試験開始					
			合計注水量 (ℓ)				
			終期浸透量 (ℓ/min)				
			注水開始 60 分後の浸透量 (ℓ/min)				
気温 (°C)							
水温 (°C)							
計測時刻							



備考欄	
$K_t = aH^2 + bH + c$ <p style="text-align: center;">右上の D, H を入力</p> <p style="text-align: center;">= 1.04H<sup>2</sup> + 2.224H + 0.326 (D=0.2 の例)</p> <p>a = 0.475D + 0.945 = 1.04</p> <p>b = 6.07D + 1.01 = 2.224</p> <p>c = 2.570D - 0.188 = 0.326</p>	<p>飽和透水係数 K<sub>0</sub></p> <p style="text-align: center;">= Q t (終期浸透量) / k t</p>

(5) 定水位法による浸透能力の算定

現地浸透試験施設の形状と湛水深によって決まる比浸透量をもとに、下式によって土壌の飽和透水係数を算定する。

$$k_0 = Q_t / K_t \times 100 / 3600$$

ここで、 $k_0$ : 土壌の飽和透水係数 (cm/s)

$Q_t$ : 浸透試験での終期浸透量 (m<sup>3</sup>/hr)

$K_t$ : 試験施設の比浸透量 (m<sup>2</sup>) で、施設の形状 (ボアホール法の場合には、直径D (=0.2m) と設定湛水深H (m) で決まる定数

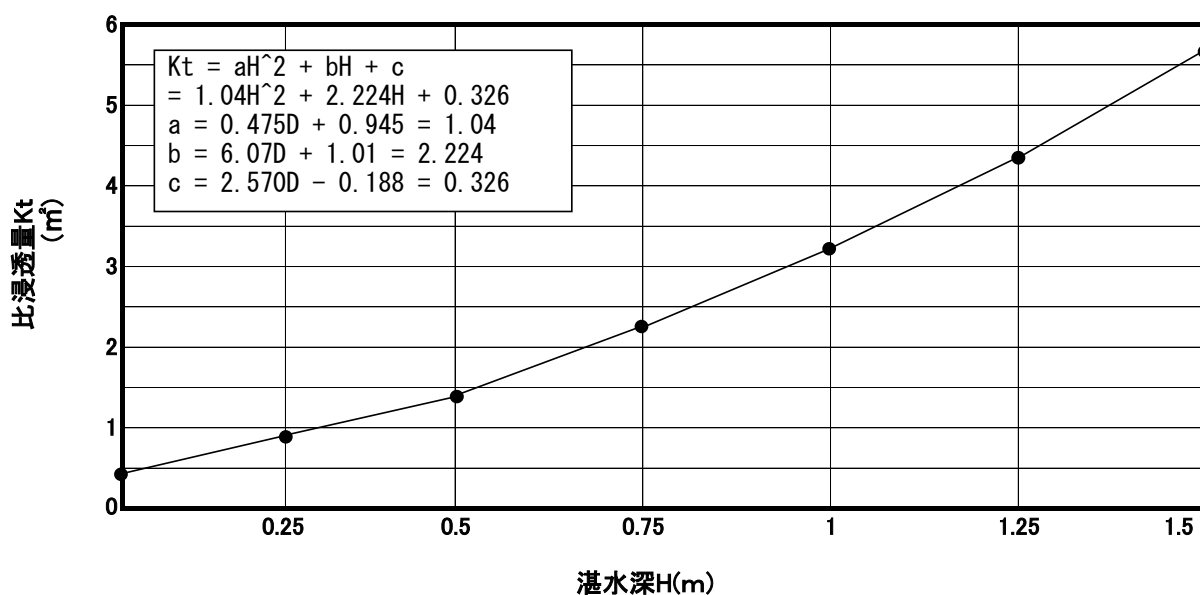


図 2-9-6 ボアホール法の比浸透量(D=0.2m)



## 第3章 雨水貯留浸透施設の一般事項

### 3-1 雨水貯留浸透施設の種類

#### 3-1-1 浸透施設の種類

標準的な浸透施設としては、次のような施設があり、土地利用形態や雨水排水計画に応じて選択するものとする。

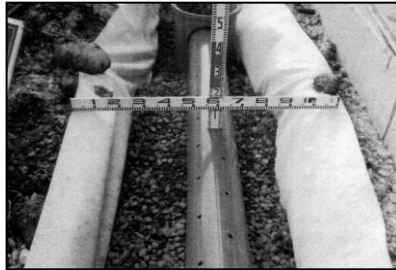
- ・透水性舗装
- ・浸透側溝
- ・浸透トレンチ
- ・浸透ます
- ・地下貯留浸透施設

浸透施設は、施設本体の透水機能と地中への浸透機能が長期間にわたり効果的に発揮できるように、目づまり防止のためにフィルター(防塵ネット等)の設置が望ましい。また、清掃等の維持管理に配慮した構造とするとともに、設置場所における荷重に対しても安全な構造を有するものとする。

○浸透ます



○浸透トレンチ



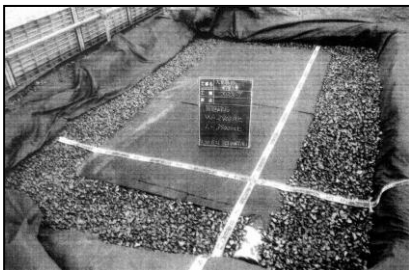
○透水性舗装(アスファルト)



○透水性舗装(インターロッキング)



○地下貯留浸透施設



出典：雨水浸透施設技術基準指針（案）等

図3-1-1 浸透施設の例

3-1-2 貯留施設の種類

貯留施設		
施設名	構造イメージ	説明
貯留施設 (調整池)		雨水の流出抑制を目的として、雨水を一時的に地表面に貯留する施設で、上部等を他の用途に使用しない専用の調整池。
貯留施設 (表面貯留)		雨水の流出抑制を目的として、雨水を一時的に地表面に貯留する施設で、上部等を他の用途に使用する兼用の調整池。
地下貯留施設		雨水の流出抑制を目的として、雨水を一時的に地下に貯留する施設。

図 3-1-2 貯留施設の種類

なお、公益社団法人雨水貯留浸透技術協会において「雨水貯留浸透技術評価認定制度」が実施されており、この制度により評価認定された雨水貯留浸透施設があるため参考とされたい。(公益社団法人雨水貯留浸透技術協会 HP アドレス：<http://arsit.or.jp/>)

### 3-1-3 浸透施設と貯留施設の併用

浸透施設だけで所定の洪水流出抑制効果が得られない場合は、貯留施設との併用を考える必要がある。浸透施設により流出雨水量を抑制したのちに貯留施設で洪水調節を行うと、調整池等の貯留施設の容量が軽減される。参考までに土地利用別の標準的な施設の組み合わせを図3-1-3に示す。

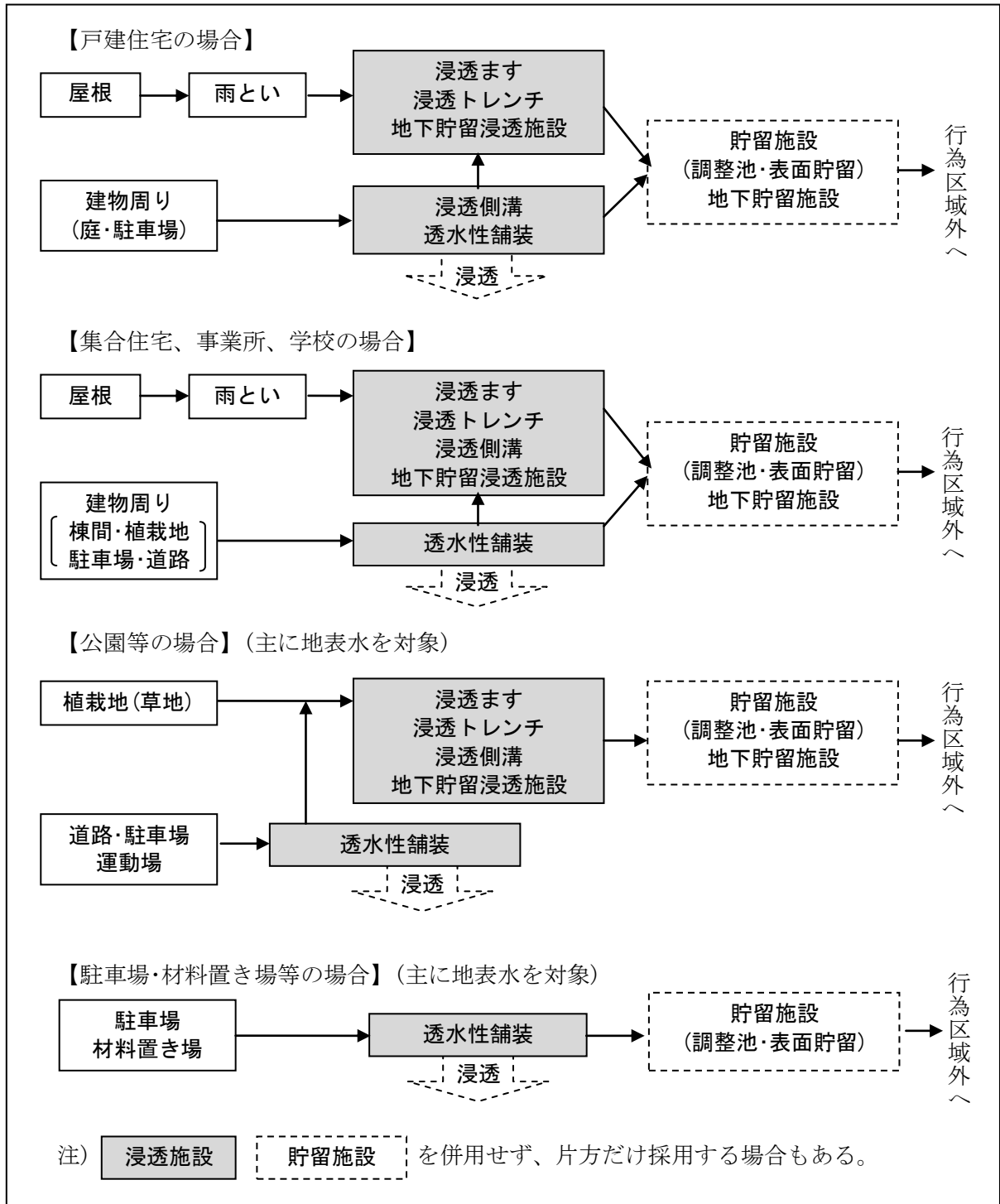


図 3-1-3 土地利用別の対策施設の組み合わせ例