

諸元			算定方法等				指針参照先	
基本諸元								
雨水浸透阻害行為区域	a	m ² (ha)						
雨水浸透阻害行為に該当しない区域	b	m ² (ha)						
開発区域	A _a	m ² (ha)				A _a = a + b		
開発区域外から雨水を流入する区域	A _b	m ² (ha)						
集水区域	A	m ² (ha)				A = A _a + A _b		
合成流出係数	行為前 行為後	f ₀ f ₁				計算システムにより算出し入力 計算システムにより算出し入力		
基準降雨	1/3 or 1/10	W		1/		500m ² ≤ a < 1,000m ² → W=1/3, 1000m ² ≤ a → W=1/10		
ピーク流入量	行為前 行為後	Q ₀ Q ₁				計算システムにより算出し入力 計算システムにより算出し入力		
直接放流区域がある場合								
直接放流区域	c	m ² (ha)				開発区域内に調整池に流入しない面積がある場合に入力		
合成流出係数	行為後	f _c						
直接放流量	行為後	q ₁				Q ₀ = 1/360 * f _c * r (1/3 → 98.2, 1/5 → 120.8) * c		
直接放流区域を除いた集水区域	A _c	m ² (ha)				A _c = A - c		
合成流出係数	行為前 行為後	f _{0c} f _{1c}				計算システムにより算出し入力 計算システムにより算出し入力		
許容放流量	Q _{下段} 、Q _{上段}	m ³ /s				Q _{下段} = Q ₀ - q ₁ - Q _{上段}		
浸透施設諸元								
飽和透水係数	「現地透水試験」or 「中間値」	k ₀	cm/s	中間値	←選択	現地透水試験か中間値を選択		
		k ₀ '	m/hr		←少数第5位まで 0.03	現地試験の場合に入力する k ₀ ' = k ₀ × 3600 / 100		
影響係数	α		0.81	0.45		地下水位、目づまり等による影響に対する安全率 ←それぞれ4種類まで入力可能		
浸透ます	ますの種類			①	②	③	④	←円筒ます:1、正方ます:2、矩形ます:3 ←[側面及び底面]:1、[底面]:2
	浸透面							
	幅1(直径)	w1(d)	m					設置する浸透ますの幅(直径)
	幅2(延長)	w2(L)	m					設置する浸透ますの幅(延長) ※円筒、正方の場合は記入不要
	設計水頭	H	m					設置する浸透ますの設計水頭
	比浸透量	k _{fm}	m ²					幅(直径)、設計水頭を用いて算定式により算出
	個数	N	個					設置する浸透ますの個数
	浸透対策量	Q _{m1~n}	m ³ /hr	0.00	0.00	0.00	0.00	Q _{m1~n} = k ₀ ' × α × k _{fm} × N
	浸透対策量計	Q _m	m ³ /s					(Q _m = Q _{m1} + Q _{m2} + ... + Q _{mn}) / 3600
	体積	v _{m1~n}	m ³					使用する部材により決定
空隙率	α _{m1~n}	%						
空隙貯留量計	v _m	m ³			0.000		v _m = v _{m1} × α _{m1} + v _{m2} × α _{m2} + ... + v _{mn} × α _{mn}	
浸透トレンチ 及び 浸透側溝	幅	w	m					設置する浸透トレンチの幅
	設計水頭	H	m					設置するトレンチの設計水頭
	比浸透量	k _{ft}	m	0.00	0.00	0.00	0.00	幅、設計水頭を用いて算定式により算出
	延長	L _t	m					
	浸透対策量	Q _{t1~n}	m ³ /hr	0.00	0.00	0.00	0.00	Q _{t1~n} = k ₀ ' × α × k _{ft} × L _t
	浸透対策量計	Q _t	m ³ /s					(Q _t = Q _{t1} + Q _{t2} + ... + Q _{tn}) / 3600
	体積	v _{t1~n}	m ³					使用する部材により決定
	空隙率	α _{t1~n}	%					
空隙貯留量計	v _t	m ³			0.000		v _t = v _{t1} × α _{t1} + v _{t2} × α _{t2} + ... + v _{tn} × α _{tn}	
透水性舗装	設計水頭	H	m					施工する透水性舗装の設計水頭
	比浸透量	k _{fh}	m	0.000	0.000	0.000	0.000	設計水頭を用いて算定式により算出
	面積	A _h	m ²					施工する透水性舗装の面積
	浸透対策量	Q _{h1~n}	m ³ /hr	0.00	0.00	0.00	0.00	Q _{h1~n} = k ₀ ' × α × k _{fh} × A _h
	浸透対策量計	Q _h	m ³ /s					(Q _h = Q _{h1} + Q _{h2} + ... + Q _{hn}) / 3600
	体積	v _{h1~n}	m ³					施工する透水性舗装の形状により算出
	空隙率	α _{h1~n}	%					使用する部材により決定
空隙貯留量計	v _h	m ³			0.000		v _h = v _{h1} × α _{h1} + v _{h2} × α _{h2} + ... + v _{hn} × α _{hn}	
その他	浸透対策量	Q _{x1~n}	m ³ /hr					施工する施設の浸透能力により算出し入力
	浸透対策量計	Q _x	m ³ /s			0.00000		(Q _x = Q _{x1} + Q _{x2} + ... + Q _{xn}) / 3600
	空隙貯留量	v _{x1~n}	m ³					使用する二次製品の空隙貯留量を入力
	空隙貯留量計	v _x	m ³			0.000		v _x = v _{x1} + v _{x2} + ... + v _{xn}
浸透対策量	合計	Q _s	m ³ /s			0.00000		Q _s = Q _m + Q _t + Q _h + Q _x
空隙貯留量	合計	v _s	m ³			0.000		v _s = v _m + v _t + v _h + v _x
貯留施設諸元								
池の壁面形状	池の勾配	直壁 or 1:○					←「直壁」、「1:○」、「複断面」を記入	
自然放流方式 2段オフィス方式 ポンプ放流方式	水深～容量関係 水深～ポンプ関係	水深(m)	容量(v)	水深(m)	ポンプ(v)			地盤高、外水位の高さ等を考慮して設定した貯留施設の形状により作成
		①		①				
		②		②				
		③		③				
		④		④				
		⑤		⑤				
		⑥		⑥				
		⑦		⑦				
		⑧		⑧				
放流施設諸元								
放流孔形状	直径(高さ)	φ(D)	m				計算システムにより算出し入力	
	矩形の場合→幅	B	m				計算システムにより算出し入力	
管底位置	池底から	h ₀	m				計算システムにより算出し入力	
最大放流量		Q _{max}	m ³ /s				計算システムにより算出し入力	
池内最大水深		H _{max}	m				計算システムにより算出し入力	
池内最大ボリューム		V _{max}	m ³				計算システムにより算出し入力	
開発区域に必要な調整池容量		V	m ³ /ha				V = V _{max} / a × 10,000	
放流量評価	OK or NG						許容放流量 Q ≥ 最大放流量 Q _{max} + 直接放流量 q ₁	