

Environmental Engineering

第 14 卷 第 10 期 2020 年 10 月 Vol. 14, No.10 Oct. 2020



http://www.cjee.ac.cn

E-mail: cjee@rcees.ac.cn

(010) 62941074



文章栏目:相关研究

DOI 10.12030/j.cjee.201911141

中图分类号 X323

文献标识码

李静, 杨允立, 毛毅. 海绵型建筑与小区综合雨量径流系数计算方法[J]. 环境工程学报, 2020, 14(10): 2876-2881. LI Jing, YANG Yunli, MAO Yi. Calculation method of composite runoff coefficient for sponge city design of building and subdistrict[J]. Chinese Journal of Environmental Engineering, 2020, 14(10): 2876-2881.

海绵型建筑与小区综合雨量径流系数计算方法

李静1,*,杨允立1,毛毅2

- 1. 中南建筑设计院股份有限公司, 武汉 430071
- 2. 武汉市政工程设计研究院有限责任公司, 武汉 430071

第一作者: 李静(1982—), 女, 博士, 高级工程师。研究方向: 水环境治理与海绵城市。E-mail: 327266781@qq.com *通信作者

摘 要 为解决当前城市水环境污染及内涝防治等综合性问题,应系统化推进海绵城市建设。而建筑与小区是 海绵城市源头控制的核心环节,应做好相关雨水排水系统的设计。在建筑与小区海绵城市设计中,常用措施为 雨水断接。从雨量径流系数的基本定义着手,分析了不同降雨条件下,组合场地在断接与非断接情景下综合雨 量径流系数的变化,提出了综合雨量径流系数的改进计算公式及其关键取值的定量计算方法,如下垫面可下渗 的降雨量(H₀)和径流调整系数(k)。以上研究结果对断接、场地竖向优化等非调蓄性措施的推广有积极的作用, 可为更好地将海绵城市设计融入建筑与小区中提供参考

关键词 海绵城市;建筑与小区;综合雨量径流系数;计算方法;雨水断接

随着当前城市水环境污染及内涝防治等综合性问题的日益突出,系统化推进海绵城市建设, 在原有以快速排放、末端治理为主的建设环节中,强化源头区域低影响开发建设,增强城市调 蓄、吸纳雨水的能力,不仅能够控制场地外排雨水的径流量,同时也有效地削减了面源污染。而 建筑与小区是城市雨水排水系统的起端之一,是海绵城市源头控制的核心环节。

在海绵型建筑与小区径流控制计算中,年径流总量控制率是强制性控制指标之一,也是海绵 城市研究的热点[1-4]。容积法是建筑与小区中计算海绵设施的规模和核算年径流总量控制率的重要 方法[5-6]。在容积法的计算中,综合雨量径流系数[7-9]是关键因子。根据住房和城乡建设部出台的 《海绵城市建设技术指南——低影响开发雨水系统构建(试行)》[10](以下简称"指南"),综合雨量径 流系数按照下垫面种类加权平均值计算。然而,在实际设计过程中,发现此计算方法仍有待改进。

本研究对建筑与小区中组合下垫面采取断接措施前后的径流控制进行了定性分析,并提出了 采取断接措施后综合雨量径流系数的改进计算方法,可为针对海绵型建筑和小区综合雨量径流系 统参数的计算提供参考。

1 综合雨量径流系数的计算方法及其影响因素

雨量径流系数的影响因素较多,除与下垫面特征有关外,还与降雨强度或降雨重现期密切相 关[1]。为便于计算,指南[10]及各地海绵城市规划设计导则[8,11]均通过统一给出单一下垫面的雨量径

收稿日期: 2019-11-25; 录用日期: 2020-05-06

流系数。对于组合下垫面的综合雨量径流系数采用加权平均法计算[1,9-10], 计算方法见式(1)。

$$\varphi_c = \frac{\sum (\varphi_{ci} \cdot F_i)}{\sum F_i} \tag{1}$$

式中: φ_c 为组合下垫面综合场均雨量径流系数; φ_{ci} 为某一类下垫面场均雨量径流系数; F_i 为某一类下垫面的面积, \mathbf{m}^2 。

由式(1)可以看出,在计算时,综合雨量径流系数仅与下垫面类型和面积有关,与场地内是否进行雨水断接处理无关。场地内下垫面由传统沥青硬化路面、硬屋顶和绿地组成。按照海绵城市建设理念,对建筑立管进行断接处理,同时设置硬化地面高于绿地,将硬化路面径流引入绿地蓄滞后,排放进入市政管网。其中,将硬化路面径流引入绿地蓄滞后,间接排入市政管网也是断接处理。根据式(1),断接处理方式与传统雨水立管或硬化路面不断接的方式相比,综合径流系数计算结果相同。在汇流面积不变、设计降雨量不变的条件下,所需的调蓄容积相同,故难以体现雨水立管或硬化路面断接这种简单有效的径流控制优势[12-13]。设计人员在进行建筑与小区海绵城市设计时,为满足指标计算要求,往往会忽略雨水断接、竖向优化及植草沟转输等方式,仅寻求具有调蓄功能的海绵设施。因此,在海绵型建筑与小区的设计计算过程中,体现出采取断接措施后的优势是十分重要的。

2 雨量径流系数的定义式与雨水断接径流控制效果

雨量径流系数是指设定时间内降雨产生的径流总量与总雨量之比^[11]。对于单一下垫面来说, 场次径流系数可用式(2)来计算。

$$\varphi_i = 0 (H_i \leqslant H_0) \stackrel{\text{def}}{=} \frac{H_i - H_0}{H_i} (H_i > H_0)$$
(2)

式中: φ_i 为某种下垫面的场次径流系数; H_i 为场次降雨量,mm; H_0 为该下垫面能够下渗或者可控制的降雨量(与下垫面构造、降雨强度关系密切),mm。在海绵城市设计中,降雨强度按照设定值考虑,可视为只与下垫面构造有关。

如图 1 所示,在一定的场次降雨量 H_i 下,a、b 为 2 块相邻场地。a 场地为透水下垫面,b 场地为不透水下垫面,2 块场地自身可控制的降雨量分别为 H_{a0} 和 H_{b0} 。假设 H_{b0} </ri>
六分区时,则由式 (2) 可知,a 场地的场次径流系数为 0,b 场地的场次径流系数为 $(H_i-H_{b0})/H_i$ 。综合径流系数为两者的加权平均值,计算方法见式 (1),为 $(H_i-H_{b0})/F_b/H_i$ (F_a+F_b)。当 b 场地径流断接后汇入a 场地时,a 场地可滞渗,即部分或者全部控制 b 场地的径流雨量,因此,在一定的降雨条件下,断接后组合下垫面作为同一汇水分区,其产生的径流量小于断接前,即综合雨量径流系数小于断接前。因此,用式 (1) 来计算采取断接措施的组合下垫面的综合雨量径流系数,忽略了透水下垫面对不透水下垫面产生的径流控制作用。

3 改进的综合雨量径流系数的计算方法

如图 1 所示,假设场地内有 a、b 2 种下垫面组合在一起,而且 $H_{ao} > H_{bo}$ (含义同上),在设计时,将 b 下垫面进行断接。根据前述分析,在一定的降雨条件下,由于对 b 下垫面采取断接措施,其径流量在 a 下垫面可部分或者全部得到控制。即利用 a 下垫面的径流控制余量来降低 b 下垫面的雨量径流系数。对 2 种下垫面不同组合在不同场次降雨量条件下的雨量径流

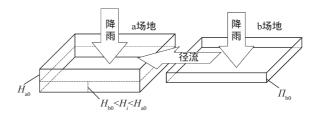


图 1 海绵设施下垫面雨水径流示意图

Fig. 1 Sketch of runoff on underlying surface of sponge facilities

系数进行分析,结果见表 1。由表 1 看出,当 H_{bo} < H_i < H_{ao} 时,b 下垫面断接前后,其雨量径流系数是不同的。采取断接措施后,b 下垫面的雨量径流系数减小。

表 1 组合下垫面雨量径流系数分析

Table 1 Analysis of runoff coefficient of combined underlying surface

场次降雨量(H _i)	b下垫面	b下垫面不断接		b下垫面断接	
勿仄呼的 $重(\Pi_i)$	$oldsymbol{arphi}_{\mathrm{a}i}$	$oldsymbol{arphi}_{\mathrm{b}i}$	$oldsymbol{arphi}_{\mathrm{a}i}$	$arphi_{\mathrm{b}i}$	
$H_{\mathrm{b0}}{\geqslant}H_{i}$	0	0	0	0	
$H_{b0} < H_i < H_{a0}$ $F_b (H_i - H_{b0}) < F_a (H_{a0} - H_i)$	0	$(H_i - H_{b0})/H_i$	0	0	
$H_{b0} < H_i < H_{a0}$ $F_a(H_{a0} - H_i) < F_b(H_i - H_{b0})$	0	$(H_i - H_{b0})/H_i$	0	$[H_i - H_{b0} - (H_{a0} - H_i) F_a / F_b] / H_i$	
$H_{\mathrm{a}0} \leqslant H_{i}$	$(H_i - H_{a0})/H_i$	$(H_i - H_{b0})/H_i$	$(H_i - H_{a0})/H_i$	$(H_i - H_{b0})/H_i$	

注: φ_{ai} 、 φ_{bi} 分别为a、b下垫面的雨量径流系数; F_a 、 F_b 分别为a、b下垫面的面积, m^2 ; H_{a0} 、 H_{b0} 分别为a、b下垫面可下渗或控制的降雨量, mm; 假定 H_{a0} > H_{b0} ; H_i 为场次降雨量, mm。

参照式(1),在 b 下垫面不断接的情况下,组合下垫面综合雨量径流系数的计算方法见式(3)。

$$\varphi = \frac{\varphi_{\text{ca}} \cdot F_{\text{a}} + \varphi_{\text{cb}} \cdot F_{\text{b}}}{F_{\text{a}} + F_{\text{b}}}$$
(3)

在 b 下垫面采取断接措施后,参照式 (3), 并根据上述假定情况,引入径流调整系数 k,即 b 下垫面断接后的径流系数与断接前的径流系数的比值,则组合下垫面的综合雨量径流系数计算方法见式 (4)。

$$\varphi' = \frac{\varphi_{ca} \cdot F_a + k \varphi_{cb} \cdot F_b}{F_a + F_b} \tag{4}$$

式中: φ_{ca} 、 φ_{cb} 分别为 a、b 下垫面场均雨量径流系数; F_a 、 F_b 分别为 a、b 下垫面的面积, m^2 ; k为 径流调整系数, k值与 H_{a0} 、 H_{b0} 、 F_a/F_b 以及场降雨量有关。

4 径流调整系数的计算方法

为定量分析组合下垫面综合雨量径流系数,首先需计算各类下垫面的 H_0 值。根据定义,场均雨量径流系数的计算方法见式(5)。

$$\varphi_{ci} = \frac{\sum \varphi_i}{n} = \frac{\sum_{n=N+1}^{i=N+1} (1 - \frac{H_0}{H_i})}{n}$$
 (5)

式中: φ_{ci} 为某种下垫面场均雨量径流系数; φ_i 为某种下垫面场次雨量径流系数 (同式 (2)), $\varphi_i=(H_i-H_0)/H_i$; n为年中降雨量>2 mm 的降雨次数;N为年中降雨量>2 mm 且 $\leq H_0$ 的降雨次数。

 H_0 值可利用已知各种下垫面的场均雨量径流系数,由项目所在地若干年的降雨量记录信息及式 (5) 反算求得。为简单地说明问题,这里以建筑与小区中常有的地下建筑绿地 (地下建筑覆土厚度不小于 500 mm,设为下垫面 a) 和沥青路面 (设为下垫面 b) 2 种下垫面所组成的组合下垫面为例来进行分析,结果如表 2 所示。根据《武汉市建设工程规划方案 (海绵城市部分) 编制技术规定 (试行)》 [14],下垫面 a 场均雨量径流系数为 0.2,下垫面 b 场均雨量径流系数为 0.9。根据武汉市某区 1981—2011 年降雨量记录信息,求得 a、b 下垫面 H_0 赋值分别为 12 mm 和 0.7 mm。在资料查找过程中,查询到北京市 1951—2014 年的降雨量记录信息 [15],并利用其复核计算,当 H_0 值分别为 12 mm 和 0.7 mm 时,计算得到场均雨量径流系数分别为 0.196 4 和 0.896 7。对比通过武汉市降雨量信息得出的场均雨量径流系数,两者差别微乎其微。

按照表1给出的计算方法,计算b下垫面 断接和不断接时的场均雨量径流系数,然后计 算二者之比即可得到k值,结果见表3。

由表 3 可知, b 下垫面断接后,其场均径流系数明显降低。根据表 3 得出的 k 值,分别计算 a、b 2 种组合下垫面的综合雨量径流系数,结果如表 4 所示。

由表 4 可见, 2 块场均雨量径流系数分别为 0.2 和 0.9 的下垫面组合在一起时,是否断接对其组合下垫面综合雨量径流系数的影响极大。采取断接措施后,综合雨量径流系数减少23.68%~35.25%。这一结果也验证了采取断接、场地竖向优化等海绵技术措施所产生的径流控制效果。

在实际工程中,下垫面能够入渗或者控制的降雨量比理论值会有所降低,可适当降低 H_{a0} 值并按上述方法来确定适用于工程设计的 k 值。以 H_{a0} 值为 6 mm 进行计算,结果见表 5。

由表 5 可见,即使将理论计算所得的海绵 设施入渗雨量 H_{a0} 值降低 1 倍 (相对应的场均径

表 2 典型下垫面 Ho 计算结果

Table 2 Calculation results of H_0 of typical underlying surface

下垫面	目标值	H₀赋值/mm	场均雨量 径流系数 ¹⁾	计算 结果 ²⁾
a	0.2	12.0	0.200 5	0.196 4
b	0.9	0.7	0.896 0	0.896 7

注:1)武汉市降雨量信息;2)北京市降雨量信息[14]。

表 3 径流调整系数 k

Table 3 Adjustment value of rainfall runoff coefficient k

$F_{\rm a}\!/\!F_{\rm b}$	b下垫面断接 时的场均雨量 径流系数	b下垫面不断接 时的场均雨量 径流系数	径流调整 系数k
4.00	0.43	0.90	0.48
2.00	0.46	0.90	0.51
1.50	0.48	0.90	0.53
1.00	0.51	0.90	0.57
0.75	0.54	0.90	0.6
0.50	0.59	0.90	0.65
0.25	0.68	0.90	0.75
		•	

流系数计算值由 0.20 提高到 0.37),断接后组合下垫面综合雨量径流系数也会显著降低。如图 2 所示,采取断接措施后的组合下垫面雨量径流系数与断接前相比均降低,且透水下垫面可下渗或控制降雨量越高,越有利于组合下垫面径流量的控制。无论是否断接,可透水下垫面的面积相对不透水下垫面的面积越大,组合下垫面综合雨量径流系数越低,即径流控制能力越强。

k值与项目所在地的降雨特征、各下垫面能够下渗或者控制的降雨量 (H_0) 以及组合下垫面的面积比有关。各地在编制或者修订海绵城市设计标准时,可根据各城市降水量记录信息及典型下垫面组合,计算本地的 k 值,供设计人员在设计时取值。

表 4 组合下垫面断接与非断接综合雨量径流系数对比结果

Table 4 Comparing results of composite runoff coefficient of combined underlying surface with and without disconnection

$F_{\rm a}/F_{\rm b}$	k	φ	φ	$1-\varphi'/\varphi$
4.00	0.48	0.25	0.34	0.275 3
2.00	0.51	0.29	0.43	0.339 2
1.50	0.53	0.31	0.48	0.352 5
1.00	0.57	0.36	0.55	0.351 8
0.75	0.6	0.39	0.6	0.342 9
0.50	0.65	0.46	0.67	0.315 0
0.25	0.75	0.58	0.76	0.236 8

注: φ_a =0.2; φ_b =0.90; φ' =($\varphi_a \cdot F_a + k \cdot \varphi_b \cdot F_b$)/($F_a + F_b$); φ =($\varphi_a \cdot F_a + \varphi_b \cdot F_b$)/($F_a + F_b$) \circ

表 5 组合下垫面 (H_{a0} =6 mm, H_{b0} =0.7 mm) 断接与 非断接综合雨量径流系数对比结果

Table 5 Comparing results of composite runoff coefficient of combined underlying surface (H_{a0} =6 mm, H_{b0} =0.7 mm) with and without disconnection

$F_{\rm a}/F_{\rm b}$	k	$\varphi^{'}$	φ	$1-\varphi'/\varphi$
4.00	0.73	0.29	0.34	0.144 7
2.00	0.76	0.36	0.43	0.167 3
1.50	0.77	0.40	0.48	0.168 5
1.00	0.80	0.46	0.55	0.162 4
0.75	0.82	0.51	0.60	0.152 2
0.50	0.86	0.58	0.67	0.127 5
0.25	0.92	0.70	0.76	0.073 4

注: φ_a =0.2; φ_b =0.90; φ =(φ_a · F_a +k· φ_b · F_b)/(F_a + F_b); φ =(φ_a · F_a + φ_b · F_b)/(F_a + F_b) \circ

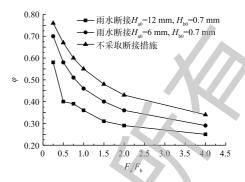


图 2 组合下垫面面积比对综合 径流系数的影响

Fig. 2 Effect of area ratio of combined underlying surface on the composite runoff coefficient

5 结论

- 1) 对组合下垫面在不同场次降雨条件下的综合雨量径流系数进行的计算和分析表明,采取海绵城市断接措施的径流控制效果明显优于非断接场地。
- 2) 采取断接措施的组合下垫面综合雨量径流系数计算时,可按照本研究提出的计算方法,引入径流调整系数,从而可适当减小调蓄容积值,充分体现断接措施在设计中的显著效果。

参考文献

- [1] 陈彦熹. 绿色建筑小区年径流总量控制能力研究[J]. 中国给水排水, 2017, 33(17): 130-134.
- [2] 张宇, 孙仕军, 张书函, 等. 低影响开发模式下住宅小区年径流总量控制率[J]. 科学技术与工程, 2018, 18(10): 273-278.
- [3] 韦峰, 黄任, 陈海, 等. 建筑小区年径流总量控制率和年SS总量去除率的计算分析[J]. 给水排水, 2018, 44(3): 79-81.
- [4] 刘绪为, 李成江, 徐洁, 等. 海绵城市年径流总量控制率计算方法及应用探讨[J]. 中国给水排水, 2017, 33(5): 130-133.
- [5] 韦峰, 黄任, 陈海, 等. 对低影响开发设施设计中"容积法"的若干思考[J]. 城市住宅, 2018, 25(7): 118-120.
- [6] 王晟, 王横, 张钧. 容积法计算雨水径流控制规模的物理含义及运用[J]. 给水排水, 2017, 43(S1): 90-93.
- [7] 陈彦熹, 李旭栋, 刘建华, 等. 建筑小区海绵城市流量径流系数计算模型研究[J]. 给水排水, 2018, 44(12): 77-81.
- [8] 重庆市城乡建设委员会, 重庆市规划局. 重庆市海绵城市规划与设计导则(试行)[S]. 重庆, 2016.
- [9] 张建英, 付帅, 艾波. 基于高分影像光谱特征快速估算综合雨量径流系数的方法探索: 以嘉兴海绵城市示范区为例[J]. 测绘通报, 2017(6): 82-86.
- [10] 住房和城乡建设部. 海绵城市建设技术指南: 低影响开发雨水系统构建(试行)[S]. 北京, 2014.
- [11] 中华人民共和国住房和城乡建设部. 建筑与小区雨水控制与利用工程技术规范: GB 50400-2016[S]. 北京: 中国建筑工业出版社, 2017.

- [12] 张晶晶, 车伍, 闫攀, 等. 雨水断接技术在旧城改造领域的应用分析[J]. 建筑科学, 2015, 31(2): 118-125.
- [13] 宫永伟, 宋瑞宁, 戚海军, 等. 雨水断接对城市雨洪控制的效果研究[J]. 给水排水, 2014, 40(1): 135-138.
- [14] 武汉市国土资源与规划局. 武汉市建设工程规划方案(海绵城市部分)编制技术规定(试行)[S]. 武汉, 2018
- [15] 孟盈盈, 王会肖, 张书函. 生物滞留设施规模设计方法研究[J]. 水文, 2018, 38(3): 7-12. (本文编辑: 郑晓梅)

Calculation method of composite runoff coefficient for sponge city design of building and sub-district

LI Jing^{1,*}, YANG Yunli¹, MAO Yi²

- 1. Zhongnan Architecture Design Institute Co. Ltd., Wuhan 430071, China
- 2. Wuhan Municipal Engineering Design & Research Institute Co. Ltd., Wuhan 430071, China
- *Corresponding author, E-mail: 327266781@qq.com

Abstract In order to solve the current comprehensive problems of urban water environment pollution and waterlogging control, the construction of sponge cities should be systematically promoted. The building and subdistrict is the core link of the source control in the sponge city construction, and the design of the relevant rainwater drainage system should be well done. A common measure in the sponge city design of building and sub-district is rainfall disconnection. From the basic definition of rainfall runoff coefficient, this article analyzed the changes in rainfall runoff coefficients of the disconnected and non-disconnected scenarios of the combined sites under different rainfall conditions. And an improved calculation formula of composite runoff coefficient and the quantitative calculation methods for its key values were proposed, such as the rainfall infiltration of the underlying surface (H_0) and the adjustment value of rainfall runoff coefficient (k). This research has a positive effect on the promotion of non-regulated storage measures such as disconnection and vertical optimization of the site, and provides a reference for better integration of the sponge city design into building and sub-district.

Keywords sponge city; building and sub-district; composite runoff coefficient; calculation method; rainfall disconnection