

รายการคำนวณประกอบการออกแบบ ระบบระบายน้ำ

สำหรับ

โครงการ สมาร์ท คอนโด วัชรพล

กรุงเทพมหานคร

ของ

บริษัท ปริญสิริ จำกัด (มหาชน)

โดย

นายสุชาติ

สถิตมั่นในธรรม

สส. 193

รายการคำนวณระบบระบายน้ำ

โครงการ สมาร์ท ค่อนได วัชรพล กรุงเทพมหานคร

ข้อมูลในการออกแบบ

การหาปริมาณน้ำฝน

กำหนด	Return Period	5	ปี
	Rainfall Intensity	115	มม./ชม. (ติด $T_c = 20$ นาที)
	Coefficient of Runoff (C)	0.8	

จากสูตร

$$Q = 0.278 CIA \times 10^{-6}$$

$$Q = \text{Peak Runoff} \quad \text{ลบม./วินาที}$$

$$A = \text{Drainage Area} \quad \text{ตรม.}$$

$$C = \text{Coefficient of Runoff}$$

$$I = \text{Rainfall Intensity Rate} \quad \text{มม./ชม.}$$

การหาปริมาณน้ำเสีย

$$\text{กำหนดให้ Peak Factor} = 3$$

การหาปริมาณน้ำซึ่มเข้าท่อ

เลือกใช้หอคอนกรีตเป็นท่อระบายน้ำ

$$\begin{aligned} \text{ค่า Coefficient of Roughness (N) ของห่อ} &= 0.015 \\ \text{ปริมาณน้ำซึ่มเข้าท่อ} &= 20 \quad \text{ลบม./วัน/1000 ม.} \\ &= 2.315 \times 10^{-4} \quad \text{ลบม./วินาที/1000 ม.} \end{aligned}$$

การหาขนาดท่อระบายน้ำ

จากสูตรของ Manning's

$$D = (3.21 Qn/S)^{0.5} \cdot 0.375$$

$$\begin{aligned} \text{โดยที่} \quad D &= \text{ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของห่อ} \quad \text{ม.} \\ Q &= \text{ปริมาณน้ำทิ้ง} \quad \text{ลบม./วินาที} \\ n &= \text{Coefficient of Roughness} \\ S &= \text{ความลาดเอียง} \end{aligned}$$



การคำนวณหาความเร็วของน้ำในเส้นท่อ (V)

จากสูตร	V	=	Q/A	
		=	$1/n^*(R^{0.667} S^{0.5})$	
โดยที่	V	=	ความเร็วในเส้นท่อ	ม./วินาที
	R	=	Hydraulic Radius	ม.

รายการคำนวณหาขนาดท่อระบบฯลฯ

1. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH. A1-A2

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	514	ตร.ม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	85	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.01315	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.01317	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.20257	ม.
Full Velocity	=	0.64184	ม./วินาที
ดังนั้น			
จะต้องใช้ท่อค่อนกว้าง Actual Pipe Diameter	=	0.40	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.08061	ลบม./วินาที

2. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH. B1-A2

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,036	ตร.ม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	75	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.02650	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.02651	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.26338	ม.
Full Velocity	=	0.64184	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.40	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.08061	ลบม./วินาที

3. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH. A2-A3

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,616	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	180	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.04133	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00004	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.04137	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.31121	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.23771	ลบม./วินาที

4. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.C1-A3

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,224	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	75	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.03131	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.03132	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.28037	ม.
Full Velocity	=	0.64184	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.40	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.08061	ลบม./วินาที

5. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.A3-A4

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	2,875	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	265	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.07353	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00006	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.07359	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.38623	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

6. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.D1-A4

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,240	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	75	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.03171	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.03173	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.28174	ม.
Full Velocity	=	0.64184	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.40	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.08061	ลบม./วินาที

7. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.A4-A5

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	4,179	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	360	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.10688	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00008	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.10697	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.44437	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

8. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.E1-A5

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,230	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	75	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.03146	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.03148	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.28088	ม.
Full Velocity	=	0.64184	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีด Actual Pipe Diameter	=	0.40	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.08061	ลบม./วินาที

9. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.A5-A6

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	6,059	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	525	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.15496	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00012	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.15509	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.51080	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีด Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

10. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.F1-F2

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,332	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	85	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.03407	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.03409	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.28940	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

11. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.G1-F2

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	1,144	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	70	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.02926	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.02928	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.27335	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

12. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.F2-F3

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	2,592	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	170	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.06629	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00004	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.06633	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.37148	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

13. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.H1-F3

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	926	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	70	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.02368	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00002	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.02370	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.25253	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อคอนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

14. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.F3-A6

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	3,554	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	248	ม.
จะได้			
ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.09090	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00006	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.09095	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.002	
จะได้			
Calculation Pipe Diameter	=	0.41816	ม.
Full Velocity	=	0.84116	ม./วินาที

ចំណាំ

ឧបតែង ឱ្យខែគុណភីទ Actual Pipe Diameter	=	0.60	ម.
គរាមតាតដើរ	=	0.002	
ធនមីអត្រាការឈោលពេញទៅ (Q Full)	=	0.84116	លបម./គុណភី

15. រាយការគាំនុវន្ទាណាមពេក Manhole MH.A6-A7

ផែនពីរប័ណ្ណង់ (Cumulative Area)	=	9,779	គរាម.
គរាមយាងដែនពីររូម	=	781	ម.
ឧបតែ			
បរិមាណន័ះង់ (Cumulative Storm Flow)	=	0.23448	លបម./គុណភី
បរិមាណន័ះឱ្យ (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00018	លបម./គុណភី
បរិមាណន័ះទិន្នន័យ (Cumulative Total Flow)	=	0.23466	លបម./គុណភី
កំណែគរាមតាតដើរទៅ	=	0.002	
ឧបតែ			
Calculation Pipe Diameter	=	0.59662	ម.
Full Velocity	=	0.84116	ម./គុណភី

ចំណាំ

ឧបតែង ឱ្យខែគុណភីទ Actual Pipe Diameter	=	0.60	ម.
គរាមតាតដើរ	=	0.002	
ធនមីអត្រាការឈោលពេញទៅ (Q Full)	=	0.84116	លបម./គុណភី

16. រាយការគាំនុវន្ទាណាមពេក Manhole MH.I1-A7

ផែនពីរប័ណ្ណង់ (Cumulative Area)	=	1,709	គរាម.
គរាមយាងដែនពីររូម	=	135	ម.
ឧបតែ			
បរិមាណន័ះង់ (Cumulative Storm Flow)	=	0.04371	លបម./គុណភី
បរិមាណន័ះឱ្យ (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00003	លបម./គុណភី
បរិមាណន័ះទិន្នន័យ (Cumulative Total Flow)	=	0.04374	លបម./គុណភី
កំណែគរាមតាតដើរទៅ	=	0.002	
ឧបតែ			
Calculation Pipe Diameter	=	0.31777	ម.
Full Velocity	=	0.84116	ម./គុណភី



ดังนั้น

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.002	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.84116	ลบม./วินาที

17. รายการคำนวณตามแนวบ่อพัก Manhole MH.A7-A8

พื้นที่รับน้ำฝน (Cumulative Area)	=	11,671	ตรม.
ความยาวเส้นท่อรวม	=	926	ม.

จะได้

ปริมาณน้ำฝน (Cumulative Storm Flow)	=	0.26119	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำซึม (Cumulative Infiltration Flow)	=	0.00021	ลบม./วินาที
ปริมาณน้ำทั้งรวม (Cumulative Total Flow)	=	0.26140	ลบม./วินาที
กำหนดความลาดเอียงของท่อ	=	0.0025	

จะได้

Calculation Pipe Diameter	=	0.59580	ม.
Full Velocity	=	0.94044	ม./วินาที

ดังนี้

จะต้องใช้ท่อค่อนกรีต Actual Pipe Diameter	=	0.60	ม.
ความลาดเอียง	=	0.0025	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	=	0.94044	ลบม./วินาที

18. รายการคำนวณตามแนว A8-บ่อดักขยะ

เนื่องจากอัตราการระบายน้ำออกจากการตั้งไม่เกิน	0.12	ลบม./วินาที
ใช้ท่อระบายน้ำเพื่อควบคุมปริมาณน้ำขนาด	0.40	ม.
ใช้ความลาดเอียง	0.004	
โดยมีอัตราการไหลเต็มท่อ(Q Full)	0.1140	ลบ.ม./วินาที < 0.12 OK.

19. รายการคำนวณปริมาตรของท่อระบายน้ำเพื่อใช่น่วงน้ำ

เนื่องจากปริมาตรบ่อห่วงที่ต้องการ	189	ลบ.ม.
ท่อระบายน้ำในโครงการขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 0.40 ม. จำนวน	385.00	ม.
ปริมาตรน้ำในท่อ	0.12566	ลบ.ม./ม.
ปริมาตรน้ำในท่อ 0.40 ม. หั้งหมด	48.4	ลบ.ม.
ท่อระบายน้ำในโครงการขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 0.60 ม. จำนวน	541.00	ม.
ปริมาตรน้ำในท่อ	0.28274	ลบ.ม./ม.
ปริมาตรน้ำในท่อ 0.60 ม. หั้งหมด	153.0	ลบ.ม.
ปริมาตรน้ำในท่อ หั้งหมด	201.3	ลบ.ม. >

HYDRAULIC CALCULATION SHEET FOR DRAINAGE SYSTEM

From MH	To MH	Drainage Line				Infiltration				Pipe Calculation				
		Effective Length (m)	Length (m)	Increment Area (m ²)	Tributary Area 1 (m ²)	Cumulative Area (m ²)	Strom Flow (m ³ /Sec)	Infiltration Flow (m ³ /Sec)	Cumulative Flow (m ³ /Sec)	Flow (m ³ /Sec) Qt+Qs+Qi	Slope	Cal Pipe Dia (m)	Act Pipe Dia (m)	Q (m ³ /s)
A1	A2	85	85	514	514	0.0131	0.000020	0.000020	0.0132	0.0020	0.2026	0.40	0.0806	0.6418
B1	A2	75	75	1,036	1,036	0.0265	0.000017	0.000017	0.0265	0.0020	0.2634	0.40	0.0806	0.6418
A2	A3	20	180	66	1,616	0.0413	0.000005	0.000005	0.0414	0.0020	0.3112	0.60	0.2377	0.8412
C1	A3	75	75	1,224	1,224	0.0313	0.000017	0.000017	0.0313	0.0020	0.2804	0.40	0.0806	0.6418
A3	A4	10	265	35	2,875	0.0735	0.000002	0.000002	0.0736	0.0020	0.3862	0.60	0.2377	0.8412
D1	A4	75	75	1,240	1,240	0.0317	0.000017	0.000017	0.0317	0.0020	0.2817	0.40	0.0806	0.6418
A4	A5	20	360	64	4,179	0.1069	0.000005	0.000005	0.1070	0.0020	0.4444	0.60	0.2377	0.8412
E1	A5	75	75	1,230	1,230	0.0315	0.000017	0.000017	0.0315	0.0020	0.2809	0.40	0.0806	0.6418
A5	A6	90	525	650	6,059	0.1550	0.000021	0.000021	0.1551	0.0020	0.5108	0.60	0.2377	0.8412
F1	F2	85	85	1,332	1,332	0.0341	0.000020	0.000020	0.0341	0.0020	0.2894	0.60	0.2377	0.8412
G1	F2	70	70	1,144	1,144	0.0293	0.000016	0.000016	0.0293	0.0020	0.2734	0.60	0.2377	0.8412
F2	F3	15	170	116	2,592	0.0663	0.000033	0.000033	0.0663	0.0020	0.3715	0.60	0.2377	0.8412
H1	F3	70	70	926	926	0.0237	0.000016	0.000016	0.0237	0.0020	0.2525	0.60	0.2377	0.8412
F3	A6	8	248	36	3,554	0.0909	0.000002	0.000002	0.0910	0.0020	0.4182	0.60	0.2377	0.8412
A6	A7	8	781	166	9,779	0.2345	0.000002	0.000002	0.2347	0.0020	0.5966	0.60	0.2377	0.8412
I1	A7	135	135	1,709	1,709	0.0437	0.000031	0.000031	0.0437	0.0020	0.3178	0.60	0.2377	0.8412
A7	A8	10	926	183	11,671	0.2612	0.000002	0.000002	0.2614	0.0025	0.5958	0.60	0.2658	0.9404
A8	Backflow										0.0000	0.0040	0.40	0.1140
													0.9077	