

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

早川阿武隈橋線

工 種	計 算 式	数 量
土工 床堀	$\Sigma L = 6.0 + 7.0 + 1.0 + 1.0 = 15.0 \text{ m}$ <p>自由勾配側溝 <math>300 \times 700</math> <math>L=15.0\text{m}</math>  <math>A \quad L</math></p> $V = 0.50 \times 15.0 = 7.5 \text{ m}^3$ <p><math>\Sigma L = 1.0 + 5.0 + 16.0 = 22.0 \text{ m}</math></p> <p>自由勾配側溝 <math>300 \times 800</math> <math>L=22.0\text{m}</math>  <math>A \quad L</math></p> $V = 0.58 \times 22.0 = 12.8 \text{ m}^3$ <p>CSB管 <math>\Phi 800</math> <math>L=1.5\text{m}</math>  <math>A \quad L</math></p> $V = 2.16 \times 1.5 = 3.2 \text{ m}^3$ <p>集水桝 <math>1000 \times 1000 \times 1200</math> <math>N=1</math>基</p> $V = 1.99 = 2.0 \text{ m}^3$ <p>集水桝 <math>600 \times 600 \times 1100</math> <math>N=1</math>基</p> $V = 0.69 = 0.7 \text{ m}^3$ <p>既存自由勾配側溝 <math>300 \times 700</math> <math>L=6.0\text{m}</math>  <math>A \quad L</math></p> $V = 0.12 \times 6.0 = 0.7 \text{ m}^3$ <p>既存自由勾配側溝 <math>300 \times 800</math> <math>L=7.0\text{m}</math>  <math>A \quad L</math></p> $V = 0.18 \times 7.0 = 1.3 \text{ m}^3$ <p> <math>\Sigma V = 7.5 + 12.8 + 3.2 + 2.0</math>  <math>+ 0.7 + 0.7 + 1.3 = 28.2 \text{ m}^3</math> </p>	30 m <sup>3</sup>

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
埋戻 (RC-40)	自由勾配側溝 300×700 L=15.0m A L	
	V= 0.33 × 15.0 = 5.0 m3	
	自由勾配側溝 300×800 L=22.0m A L	
	V= 0.37 × 22.0 = 8.1 m3	
	CSB管 Φ800 L=1.5m A L	
	V= 0.46 × 1.5 = 0.7 m3	
	集水桝 1000×1000×1200 N=1基	
	V= 0.37 = 0.4 m3	
	集水桝 600×600×1100 N=1基	
	V= 0.10 = 0.1 m3	
	既存自由勾配側溝 300×700 L=6.0m A L	
	V= 0.28 × 6.0 = 1.7 m3	
	既存自由勾配側溝 300×800 L=7.0m A L	
	V= 0.28 × 7.0 = 2.0 m3	
	ΣV= 5.0 + 8.1 + 0.7 + 0.4 + 0.1 + 1.7 + 2.0 = 18.0 m3	20 m3

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
埋戻 (発生土)	自由勾配側溝 300×700 L=15.0m A L	
	$V = 0.42 \times 15.0 = 6.3 \text{ m}^3$	
	自由勾配側溝 300×800 L=22.0m A L	
	$V = 0.49 \times 22.0 = 10.8 \text{ m}^3$	
	CSB管 Φ800 L=1.5m A L	
	$V = 0.64 \times 1.5 = 1.0 \text{ m}^3$	
	集水桝 1000×1000×1200 N=1基 A	
	$V = 0.30 = 0.3 \text{ m}^3$	
	集水桝 600×600×1100 N=1基 A	
	$V = 0.26 = 0.3 \text{ m}^3$	
	既存自由勾配側溝 300×700 L=6.0m A L	
	$V = 0.01 \times 6.0 = 0.1 \text{ m}^3$	
	既存自由勾配側溝 300×800 L=7.0m A L	
	$V = 0.01 \times 7.0 = 0.1 \text{ m}^3$	
	$\Sigma V = 6.3 + 10.8 + 1.0 + 0.3$ $+ 0.3 + 0.1 + 0.1 = 18.9 \text{ m}^3$	20 m <sup>3</sup>

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
残土処分 運搬距離2.0km以下	$V = \{ ( 28.2 \times 0.9 ) - 18.9 \} / 0.9 = 7.2 \text{ m}^3$	7 m <sup>3</sup>
排水工		
自由勾配側溝 300×700	$\Sigma L = 6.0 + 7.0 + 1.0 + 1.0 = 15.0 \text{ m}$	15 m
自由勾配側溝 300×800	$\Sigma L = 1.0 + 5.0 + 16.0 = 22.0 \text{ m}$	22 m
コンクリート蓋 300用 L=0.5m 1m/2枚	$\Sigma L = 15.0 + 22.0 = 37.0 \text{ m}$ Gr	
	$N = 37.0 - 4.0 = 33 \text{ 枚}$	33 枚
グレーチング 蓋 T-25 300用 L=1.0m 並目 20m/枚	$N = 37.0 / 20.0 = 1.9 \text{ 枚}$	2 枚
CSB管 Φ800	$L = 1.5 = 1.5 \text{ m}$	2 m
型枠 1mあたり	$A = 0.15 \times 1 \times 2.0 = 0.3 \text{ m}^2$	0.3 m <sup>2</sup>
集水桝 1000×1000×1200 足掛け金具2本	$N = 1.0 = 1.0 \text{ 基}$	1 基
グレーチング 蓋 T-25 1000用 並目 2枚割	$N = 1.0 = 1.0 \text{ 枚}$	1 枚
集水桝 600×600×1100	$N = 1.0 = 1.0 \text{ 基}$	1 基
グレーチング 蓋 T-25 600用 並目	$N = 1.0 = 1.0 \text{ 枚}$	1 枚

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
舗装工	$\Sigma L = 6.0 + 1.0 + 1.0 = 8.0 \text{ m}$	
表層 再生密粒度As20F t=5cm	自由勾配側溝 300×700 間詰コンクリートあり L=8.0m $A = 3.0 \times 8.0 = 24.0 \text{ m}^2$	
	自由勾配側溝 300×700 間詰コンクリートなし L=7.0m $A = (3.0 + 1.0) \times 7.0 = 28.0 \text{ m}^2$	
	$\Sigma L = 1.0 + 16.0 = 17.0 \text{ m}$	
	自由勾配側溝 300×800 間詰コンクリートあり L=17.0m $A = 3.0 \times 17.0 = 51.0 \text{ m}^2$	
	自由勾配側溝 300×800 間詰コンクリートなし L=5.0m $A = (3.0 + 1.0) \times 5.0 = 20.0 \text{ m}^2$	
	CSB管 Φ800 L=1.5m $A = 3.5 \times 1.5 = 5.3 \text{ m}^2$	
	集水柵 1000×1000×1200 N=1基 $A = 2.0 \times 1.4 = 2.8 \text{ m}^2$	
	集水柵 600×600×1100 N=1基 $A = 1.0 \times 1.0 = 1.0 \text{ m}^2$	

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
	既存自由勾配側溝 $300 \times 700$ $L=6.0m$ $\begin{array}{ccc} & W & L \end{array}$ $A = ( 3.0 + 1.0 ) \times 6.0 = 24.0 \text{ m}^2$	
	既存自由勾配側溝 $300 \times 800$ $L=7.0m$ $\begin{array}{ccc} & W & L \end{array}$ $A = 4.0 \times 7.0 = 28.0 \text{ m}^2$	
	早川阿武隈橋線 本線 $L=40.0m$ $A = 317.1 = 317.1 \text{ m}^2$	
	$\Sigma A = 24.0 + 28.0 + 51.0 + 20.0 +$ $5.3 + 2.8 + 1.0 + 24.0 +$ $28.0 + 317.1 = 501.2 \text{ m}^2$	
表層 プライムコート分	$A = 501.2 - 479.1 = 22.1 \text{ m}^2$	22 m <sup>2</sup>
表層 タックコート分	$A = 501.2 - 22.1 = 479.1 \text{ m}^2$	479 m <sup>2</sup>
上層路盤 再生As安定処理 $t=6cm$	$\begin{array}{ccc} & W & L \end{array}$ $A = 317.1 + ( 3.0 \times 54.0 ) = 479.1 \text{ m}^2$	479 m <sup>2</sup>
路面切削 切削深さ $t=6cm$	$A = 317.1 = 317.1 \text{ m}^2$	317 m <sup>2</sup>

## 数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
雑工 間詰コンクリート t=5cm	自由勾配側溝 300×700 間詰コンクリートあり L=8.0m W                  L $A = 1.0 \times 8.0 = 8.0 \text{ m}^2$	
	自由勾配側溝 300×800 間詰コンクリートあり L=17.0m W                  L $A = 1.0 \times 17.0 = 17.0 \text{ m}^2$	
	集水桝 600×600×1100 N=1基 W                  L $A = 1.0 \times 1.0 = 1.0 \text{ m}^2$	
	$\Sigma A = 8.0 + 17.0 + 1.0 = 26.0 \text{ m}^2$	26 m2
撤去工 舗装版切断 t=15cm以下	$L = 8.0 + 7.0 + 40.0 = 55.0 \text{ m}$	55 m
舗装版撤去 舗装 t=5cm 既設舗装版①	W                  L $A = 3.0 \times 7.0 = 21.0 \text{ m}^2$	
舗装版撤去 舗装 t=5cm 既設舗装版②	$A = 12.4 = 12.4 \text{ m}^2$	
舗装版撤去 舗装 t=5cm 既設舗装版③	W                  L $A = (3.0 + 1.0) \times 6.0 = 24.0 \text{ m}^2$	
舗装版撤去 バックホウ破碎	$\Sigma A = 21.0 + 12.4 + 24.0 = 57.4 \text{ m}^2$	57 m2
舗装版撤去 切削破碎t=6cm	$\Sigma V = 317.1 \times 0.06 = 19.0 \text{ m}^3$	19 m3

数量計算書										令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事		PAGE8
工 種		計 算 式								数 量		
既設U型側溝撤去 300×300 (無筋コンクリート)	U型側溝 300×300 (断面積 A=0.11m <sup>2</sup> /m)											
	ΣL=	6.0	+	1.0	+	1.0	+	16.0	=	24.0 m		
		A		L								
	V=	0.11	×	24.0					=	2.6 m3		
既設自由勾配側溝撤去 300×700 (無筋コンクリート)	自由勾配側溝 300×700 (断面積 A=0.15m <sup>2</sup> /m)											
	ΣL=	7.0	+	6.0					=	13.0 m		
		A		L								
	V=	0.15	×	13.0					=	2.0 m3		
既存コンクリート舗装撤去 (無筋コンクリート) t=40cm												
		W		L		t						
	V=	1.0	×	54.0	×	0.40			=	21.6 m3		
	ΣV=	2.6	+	2.0	+	21.6			=	26.2 m3	26 m3	



測 点	距 離 m	上層路盤 (早川阿武隈橋線)				表層 (早川阿武隈橋線)			
		幅員 m	平 均 m	数 量 m2	累 計 m2	幅員 m	平 均 m	数 量 m2	累 計 m2
NO. 0 + 0.000	0.000	8.00	0.0	0.0	0.0	8.00	0.00	0.0	0.0
NO. 0 + 13.500	13.500	11.50	9.8	131.6	131.6	11.50	9.75	131.6	131.6
NO. 0 + 13.500	0.000	7.00	9.3	0.0	131.6	7.00	9.25	0.0	131.6
NO. 1 + 10.000	16.500	7.00	7.0	115.5	247.1	7.00	7.00	115.5	247.1
NO. 2 + 0.000	10.000	7.00	7.0	70.0	317.1	7.00	7.00	70.0	317.1
合 計	40.000			317.13	317.1			317.13	317.1

数量計算書  
神宮寺一郷2号線

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
土工		
床堀	自由勾配側溝 $300 \times 700$ $L=9.0m$ $A \quad L$ $V= 0.37 \times 9.0 = 3.3 \text{ m}^3$ 自由勾配側溝 $400 \times 700$ $L=9.0m$ $A \quad L$ $V= 0.40 \times 9.0 = 3.6 \text{ m}^3$ 集水桝 $800 \times 800 \times 1100$ $N=2$ 基 $V= 1.59 \times 2.0 = 3.2 \text{ m}^3$ CSB管 I 型 $\Phi 400$ $L=8.0m$ $A \quad L$ $V= 1.28 \times 8.0 = 10.2 \text{ m}^3$ $\Sigma V= 3.3 + 3.6 + 3.2 + 10.2 = 20.3 \text{ m}^3$	20 m3
埋戻 (RC-40)	自由勾配側溝 $300 \times 700$ $L=9.0m$ $A \quad L$ $V= 0.52 \times 9.0 = 4.7 \text{ m}^3$ 自由勾配側溝 $400 \times 700$ $L=9.0m$ $A \quad L$ $V= 0.50 \times 9.0 = 4.5 \text{ m}^3$ 集水桝 $800 \times 800 \times 1100$ $N=2$ 基 $V= 0.42 \times 2.0 = 0.8 \text{ m}^3$ CSB管 I 型 $\Phi 400$ $L=8.0m$ $A \quad L$ $V= 0.32 \times 8.0 = 2.6 \text{ m}^3$ $\Sigma V= 4.7 + 4.5 + 0.8 + 2.6 = 12.6 \text{ m}^3$	10 m3

数量計算書			令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事		
工 種	計 算 式			数 量	
埋戻 (発生土)	自由勾配側溝 300×700 L=9.0m				
	A L				
	V= 0.45 × 9.0	=	4.1 m3		
	自由勾配側溝 400×700 L=9.0m				
	A L				
	V= 0.42 × 9.0	=	3.8 m3		
	集水桝 800×800×1100 N=2基				
	V= 0.34 × 2.0	=	0.7 m3		
	CSB管 I 型 Φ400 L=8.0m				
	A L				
	V= 0.50 × 8.0	=	4.0 m3		
	ΣV= 4.1 + 3.8 + 0.7 + 4.0	=	12.6 m3	10 m3	
残土処分 運搬距離L=2.0km	V= { ( 20.3 × 0.9 ) - 12.6 } / 0.9	=	6.3 m3	6 m3	
排水工					
自由勾配側溝 300×700	L= 9.0	=	9.0 m	9 m	
コンクリート蓋	300用 L=0.5m 1m/2枚				
	N= 9.0	=	9 枚	9 枚	
自由勾配側溝 400×700	L= 9.0	=	9.0 m	9 m	
	400用 L=0.5m 1m/2枚				
コンクリート蓋	N= 9.0	=	9 枚	9 枚	

数量計算書				令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事			
工 種	計 算 式				数 量		
集水桝 800×800×1100 足掛け金具2本	N=	2.0		=	2.0	基	2.0 基
		T-25	800用	並目			
グレーチング 蓋	N=	2.0		=	2.0	枚	2 枚
CSB管 Φ400	L=	8.0		=	8.0	m	8.0 m
型枠 1mあたり	A=	0.1	×	1	×	2	0.1 m2
舗装工							
表層 再生密粒度As20F t=5cm		自由勾配側溝	300×700	L=9.0m			
		W	L				
	A=	2.00	×	9.0	=	18.0	m2
		自由勾配側溝	400×700	L=9.0m			
		W	L				
	A=	1.89	×	9.0	=	17.0	m2
		集水桝	800×800×1100	N=2基			
		W	L				
	A=	1.30	×	1.2	×	2.0	3.1 m2
		CSB管 I 型	Φ400	L=8.0m			
		W	L				
	A=	2.50	×	8.0	=	20.0	m2
	ΣA=	18.0	+	17.0	+	3.1	+ 20.0 = 58.1 m2
							58 m2

数量計算書

令和7年度 町道早川阿武隈橋線外 側溝改修工事

工 種	計 算 式	数 量
撤去工 舗装版切断 t=15cm以下	$L = 8.0 = 8.0 \text{ m}$	8 m
撤去工 舗装版撤去 舗装 t=5cm	$A = 2.5 \times 8.0 = 20.0 \text{ m}^2$	20 m <sup>2</sup>
既設Co擁壁撤去  (無筋コンクリート) 0.23m <sup>3</sup> /個	$V = 0.23 \times 2.0 = 0.5 \text{ m}^3$	1 m <sup>3</sup>