

# 数量総括表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
緊急自然災害防止対策事業 対象分						
土工				式	1	
	機械土工	機械掘削	KCA	m3	3	
	作業土工	機械床掘	KEA	m3	46	
	作業土工	機械埋戻	KSA	m3	6	
	路体盛土工	路体盛土	BA1	m3	10	
	残土処理			m3	34	
排水構造物工				式	1	
	側溝工	U型側溝	B500×H500	m	4.4	
接続工				式	1	
	接続工②	ブロック積①	1：0.4控長350	式	1	L=6.85m
		ブロック積②	1：0.4控長350	式	1	L=9.73m
		垂直壁①	21-5-40BB	式	1	
		垂直壁②	21-5-40BB	式	1	
		水叩きコンクリート	21-5-40BB	式	1	
仮設工				式	1	
	仮設道	敷鉄板設置撤去工	22×1524×3048	m <sup>2</sup>	60	
準備工				式	1	
	立木伐採	支障木伐採	伐倒・枝払い・玉切・集積 10cm以上30cm未満	本	4	

数量総括表(2)

[illegible]



# 土工 計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
機械掘削	KCA 事業対象分	土量計算書より V= 2.9 = 2.9	m3	3
機械床掘	KEA 事業対象分 市単独分	土量計算書より V= 45.9 = 45.9 作業土工集計表より V= 19.5 = 19.5 65.4	m3	65
機械埋戻	KSA 事業対象分 市単独分	土量計算書より V= 6.0 = 6.0 作業土工集計表より V= 11.0 = 11.0 17.0	m3	17
路体盛土	BA1 事業対象分	土量計算書より V= 10 = 10.0	m3	10
残土処理	事業対象分 発生土 流用土 残土  市単独分 発生土 流用土 残土	 V= (2.9+45.9)/0.95 = 51.4 V= (6.0+10.0)/0.9 = 17.8 V= 51.4-17.8 = 33.6  V= 19.5/0.95 = 20.5 V= 11.0/0.9 = 12.2 V= 20.5-12.2 = 8.3	m3    m3	34    8

# 土 量 計 算 書 (1)

機 械 掘 削 (1)						機 械 掘 削 (2)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
IP. 9	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	U型側溝		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 5 +7. 890		0. 0			500×500						
	4. 450		0. 00	0. 0							
NO. 5 +12. 340		0. 0									
NO. 5 +12. 340		0. 8			垂直壁②						
	0. 600		0. 80	0. 5							
NO. 5 +12. 940		0. 8									
NO. 5 +12. 940		0. 0			水叩きコンク リート部						
	2. 850		0. 20	0. 6							
NO. 5 +15. 790		0. 4									
NO. 5 +15. 790		1. 4			垂直壁①						
	0. 600		1. 40	0. 8							
NO. 5 +16. 390		1. 4									
NO. 5 +16. 390		0. 4			水叩きコンク リート部						
	4. 870		0. 20	1. 0							
NO. 6 +1. 260		0. 0									
小計	13. 370			2. 9		小計	0. 000			0. 0	

# 土 量 計 算 書 (2)

機 械 床 掘 (1)						機 械 床 掘 (2)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
IP. 9	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	U型側溝		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 5 +7. 890		0. 6			500×500						
	4. 450		0. 60	2. 7							
NO. 5 +12. 340		0. 6									
NO. 5 +12. 340		8. 1			垂直壁②						
	0. 600		8. 10	4. 9							
NO. 5 +12. 940		8. 1									
NO. 5 +12. 940		2. 5			水叩きコンク リート部						
	2. 850		2. 35	6. 7							
NO. 5 +15. 790		2. 2									
NO. 5 +15. 790		12. 8			垂直壁①						
	0. 600		12. 80	7. 7							
NO. 5 +16. 390		12. 8									
NO. 5 +16. 390		5. 1			水叩きコンク リート部						
	4. 870		4. 90	23. 9							
NO. 6 +1. 260		4. 7									
小計	13. 370			45. 9		小計	0. 000			0. 0	

# 土 量 計 算 書 (3)

機 械 埋 戻 (1)						機 械 埋 戻 (2)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
IP. 9	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	U型側溝		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 5 +7. 890		0. 4			500×500						
	4. 450		0. 40	1. 8							
NO. 5 +12. 340		0. 4									
NO. 5 +12. 340		0. 8			垂直壁②						
	0. 600		0. 80	0. 5							
NO. 5 +12. 940		0. 8									
NO. 5 +12. 940		0. 1			水叩きコンク リート部						
	2. 850		0. 40	1. 1							
NO. 5 +15. 790		0. 7									
NO. 5 +15. 790		0. 7			垂直壁①						
	0. 600		0. 70	0. 4							
NO. 5 +16. 390		0. 7									
NO. 5 +16. 390		0. 5			水叩きコンク リート部						
	4. 870		0. 45	2. 2							
NO. 6 +1. 260		0. 4									
小計	13. 370			6. 0		小計	0. 000			0. 0	

# 土 量 計 算 書 (4)

路 体 盛 土 (1)						路 体 盛 土 (2)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
IP. 9	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	U型側溝		(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 5 +7. 890		0. 6			500×500						
	4. 450		0. 60	2. 7							
NO. 5 +12. 340		0. 6									
NO. 5 +12. 340		0. 0			垂直壁②						
	0. 600		0. 00	0. 0							
NO. 5 +12. 940		0. 0									
NO. 5 +12. 940		0. 3			水叩きコンク リート部						
	2. 850		0. 45	1. 3							
NO. 5 +15. 790		0. 6									
NO. 5 +15. 790		0. 3			垂直壁①						
	0. 600		0. 30	0. 2							
NO. 5 +16. 390		0. 3									
NO. 5 +16. 390		0. 9			水叩きコンク リート部						
	4. 870		1. 20	5. 8							
NO. 6 +1. 260		1. 5									
小計	13. 370			10. 0		小計	0. 000			0. 0	



## 作業土工集計表

名 称	単位	数量 延長 or個 数	単位 当り 数量	単位当り			作業土工 数 量		
				床掘 (m3)	埋戻 (m3)	盛土 (m3)	床掘 (m3)	埋戻D (m3)	盛土 (m3)
CD側溝500×500	m	12.3	10.0	14.3	8.3		17.6	10.2	
集水枳A1	箇所	1	10	18.5	8.0		1.9	0.8	
合計							19.5	11.0	



市単独分				
側溝工		延長調書 (1)		
種 別		CD側溝500×500		
位 置		左・右	数 量	摘 要
NO.	0 + 10.77	右	12.3	
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
NO.	+ ~ NO. +			
		合計	12.3 <sup>m</sup>	

事業対象分				
側溝工		延長調書 (2)		
種 別		U型側溝500×500		
位 置		左・右	数 量	摘 要
NO. 5 +	7.85 ~ NO. 5 + 12.25		4.4	
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. 48 +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
NO. +	~ NO. +			
		計		



事業対象分

U型側溝 数量表  
(500×500)

10m当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
側溝	B500×H500	個	10	L=1000/個
敷モルタル	1 : 3	m3	0.164	
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.75	
型枠		m2	2.0	

U型側溝500×500 計算書

10m当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
側溝	B500×H500 L=1000/個	N= 10.00/1.00 = 10	個	10
敷モルタル	1 : 3	V= 0.545×0.03×10.00 = 0.164	m3	0.164
均しコンクリート	18-8-40BB	V= 0.745×0.10×10.00 = 0.745	m3	0.75
型枠		A= 0.10×2×10.00 = 2.000	m2	2.0

市単独分

CD側溝 数量表  
(500×500)

10m当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
側溝	B500×H500	個	5	L=2000/個
側溝蓋	PC4-B400	枚	19	L=500/個
グレーチング 蓋	T-25 B400用	枚	1	L=500/個
敷モルタル	1 : 3	m3	0.189	
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.83	
型枠		m2	2.0	

CD側溝500×500 計算書

10m当り					
名 称	規 格	計 算 式		単位	数 量
側溝	B500×H500 L=2000/個	N=	10.00/2.00	= 5	個 5
側溝蓋	PC4-B400 L=500/枚	N=	19	= 19	枚 19
グレーチング 蓋	T-25 B400用 L=500/枚	N=	1	= 1	枚 1
敷モルタル	1 : 3	V=	0.63×0.03×10.00	= 0.189	m3 0.189
均しコンクリート	18-8-40BB	V=	0.83×0.10×10.00	= 0.830	m3 0.83
型枠		A=	0.10×2×10.00	= 2.000	m2 2.0

市単独分

集水桝A1 数量表

(700×700×800)

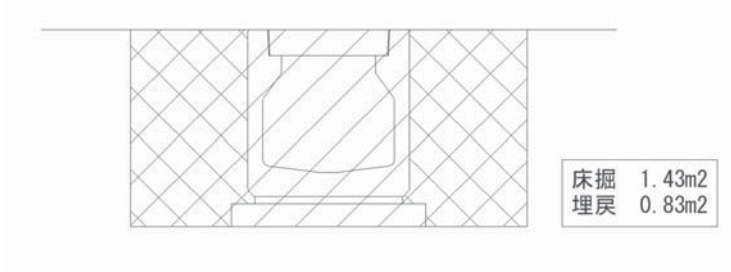
10箇所当り

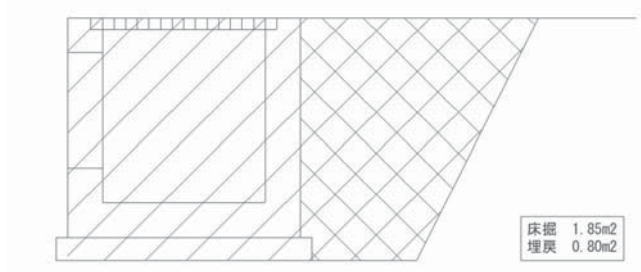
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	18-8-25BB	m3	0.0	
型枠		m2	63.4	
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	1.2	
同上型枠		m2	4.4	
グレーチング蓋	700×700用、T-14	枚	10	

集水桝A1 計算書

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	V= $(1.00 \times 1.00 \times 0.95 - 0.70 \times 0.70 \times 0.80 - 0.50 \times 0.50 \times 0.15) \times 10$	m3	0.0
型枠		A= $(1.00 \times 0.95 \times 4 + 0.70 \times 0.80 \times 4 + 0.50 \times 0.15 \times 4) \times 10$ = 63.400	m2	63.4
均しコンクリート	18-8-40BB	V= $((1.00 + 0.10) \times (1.00 + 0.10) \times 0.10) \times 10$ = 1.210	m3	1.2
同上型枠		A= $((1.00 + 0.10) \times 4 \times 0.10) \times 10$ = 4.400	m2	4.4
グレーチング蓋	700×700用、T-14	N= 10.000	枚	10

CD側溝500×500 計算書				
10m当り				
数量算出根拠図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
土工				
床 掘		$V= 1.430 \times 10.000 = 14.300$	m3	14.3
埋 戻		$V= 0.830 \times 10.000 = 8.300$	m3	8.3

集水桝A1 計算書				
10箇所当り				
数量算出根拠図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
土工				
床 掘		$V= 1.85 \times 1.00 \times 10 = 18.500$	m3	18.5
埋 戻		$V= 0.80 \times 1.00 \times 10 = 8.000$	m3	8.0



[illegible]

## ブロック積①

1 : 0.4 控長35cm

式

1

$L=6.85\text{m}$

## ブロック積②

1 : 0.4 控長35cm

式

1

$L=9.73\text{m}$

### 垂直壁①

21-5-40BB

式

1

### 垂直壁②

21-5-40BB

式

1

## 水叩きコンクリート

21-5-40BB

式

1

## ブロック積① 数量表

1式当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
練ブロック積	1 : 0.4 控長35cm	m2	10.5	10.5
裏込材	RC-40	m3	4.0	3.97
天端工		m	6.9	6.85
基礎工		m	6.4	6.38

## ブロック積①

1式当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
練ブロック積	1 : 0.4 控長35cm	$A1 = 1/2 \times (3.05 + 2.59) \times 1/2 \times (1.18 + 2.01) = 4.498$ $A2 = 1/2 \times (1.85 + 2.08) \times 1/2 \times (1.10 + 1.62) = 2.672$ $A3 = 1/2 \times (1.95 + 1.71) \times 1/2 \times (1.62 + 2.02) = 3.331$ $\underline{\hspace{1cm}} 10.501$	m2	10.5
裏込材	RC-40	$V1 = 1/2 \times (3.05 + 2.59) \times 0.6 = 1.692$ $V2 = 1/2 \times ((1.85 + 1.95) + (2.08 + 1.71)) \times 0.6 = 2.277$ $\underline{\hspace{1cm}} 3.969$	m3	3.97
天端工		$L = 3.05 + 1.85 + 1.95 = 6.85$	m	6.9
基礎工		$L = 2.59 + 2.08 + 1.71 = 6.38$	m	6.4

## ブロック積② 数量表

1式当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
練ブロック積	1 : 0.4 控長35cm	m2	14.2	14.2
裏込材	RC-40	m3	5.4	5.39
天端工		m	9.7	9.73
基礎工		m	8.2	8.22

## ブロック積②

1式当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
練ブロック積	1 : 0.4 控長35cm	$A1 = 1/2 \times (2.97 + 2.15) \times 1/2 \times (2.02 + 1.66) = 4.710$ $A2 = 1/2 \times (3.71 + 3.47) \times 1/2 \times (1.66 + 1.10) = 4.954$ $A3 = 1/2 \times (3.05 + 2.60) \times 1/2 \times (2.01 + 1.18) = 4.506$ $\underline{\hspace{1cm}} 14.170$	m2	14.2
裏込材	RC-40	$V2 = 1/2 \times ((2.97 + 2.15) + (3.71 + 3.47)) \times 0.6 = 3.690$ $V1 = 1/2 \times (3.05 + 2.60) \times 0.6 = 1.695$ $\underline{\hspace{1cm}} 5.385$	m3	5.39
天端工		$L = 2.97 + 3.71 + 3.05 = 9.73$	m	9.7
基礎工		$L = 2.15 + 3.47 + 2.60 = 8.22$	m	8.2

垂直壁① 数量表

1式当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	21-5-40BB	m3	2.5	2.48
型枠		m2	36.7	36.7

垂直壁①

1式当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	21-5-40BB	V= $1/2 \times (0.600+1.200) \times 6.020$ = 5.418 控除分 V1= $1/2 \times (0.600+0.680) \times 0.420 \times 2.680 + (1/2 \times 0.170 \times 0.420 \times 0.600 + 1/3 \times 0.170 \times 0.080 \times 0.420) \times 2$ = 0.767 V2= $(1/2 \times 1.010 \times 2.020 \times 0.800 + 1/3 \times 1.010 \times 0.400 \times 2.020) \times 2$ = 2.176 ΣV= 5.418 - (0.767+2.176) = 2.475	m3	2.48
型枠		上流側正面 A= $6.020 \times 1.000 + 1/2 \times (6.020+4.000) \times 2.020 - 1/2 \times (3.020+2.680) \times 0.420$ = 14.943 下流側正面(斜率1.020) A= $(6.020 \times 1.000 + 1/2 \times (6.020+4.000) \times 2.020 - 1/2 \times (3.020+2.680) \times 0.420) \times 1.020$ = 15.242 本体側面 A= $(1/2 \times (0.600+0.800) \times 1.000 + 1/2 \times (0.800+1.200) \times 2.260) \times 2$ = 5.920 水通し部側面 A= $1/2 \times (0.600+0.680) \times 0.450 \times 2$ = 0.576 36.681	m2	36.7

## 垂直壁② 数量表

1式当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	21-5-40BB	m3	2.7	2.73
型枠		m2	20.7	20.72

## 垂直壁②

1式当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	21-5-40BB	$V = \frac{1}{2} \times (0.600 + 1.020) \times 4.280 = 3.467$ 控除分 $V1 = \frac{1}{2} \times (0.600 + 0.700) \times 0.500 \times 0.500 = 0.163$ $V2 = \left( \frac{1}{2} \times 0.550 \times 1.100 \times 0.800 + \frac{1}{3} \times 0.550 \times 0.220 \times 1.100 \right) \times 2 = 0.573$ $\Sigma V = 3.467 - (0.163 + 0.573) = 2.731$	m3	2.73
型枠		上流側正面 $A = 4.280 \times 1.000 + \frac{1}{2} \times (4.280 + 3.180) \times 1.100 - 0.500 \times 0.500 = 8.133$ 下流側正面(斜率1.020) $A = (4.280 \times 1.000 + \frac{1}{2} \times (4.280 + 3.180) \times 1.100 - 0.500 \times 0.500) \times 1.020 = 8.296$ 本体側面 $A = \left( \frac{1}{2} \times (0.600 + 0.800) \times 1.000 + \frac{1}{2} \times (0.800 + 1.020) \times 1.230 \right) \times 2 = 3.639$ 水通し部側面 $A = \frac{1}{2} \times (0.600 + 0.700) \times 0.500 \times 2 = 0.650$ $\underline{\hspace{1cm}} 20.717$	m2	20.7

水叩きコンクリート 数量表

1式当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	21-5-40BB	m3	9.4	9.35

水叩きコンクリート				
1式当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	21-5-40BB t=600	三斜求積計算書より A= 17.400 = 17.400	m <sup>2</sup>	17.4
		V= 17.4×0.6 = 10.440 V= - (2.70+3.55+2.44) ×0.6×0.24×1/2 = -0.626 V= - (2.69+1.99+1.74) ×0.6×0.24×1/2 = -0.462 ΣV= 9.352	m3	9.4

### 三斜求積計算書

## 水叩きコンクリート

※計算式      三斜： $\frac{1}{2} \times [\text{底辺}(a) \times \text{高さ}(b)]$       平均断面： $\frac{1}{2} (\text{幅}(a) \times \text{幅}(b)) \times \text{延長}(c)$

記号	計算方式	辺長				面積（m <sup>2</sup> ）	摘要
		a	b	c			
1	三斜	2.99	0.75			1.1	
2	三斜	2.99	1.69			2.5	
3	三斜	3.34	1.60			2.7	
4	三斜	3.34	2.86			4.8	
5	三斜	3.50	2.11			3.7	
6	三斜	3.50	1.51			2.6	
合計						17.4	

天端工 数量表

[illegible]

## 天端工 計算書

10m当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	$V = 0.32 \times 0.13 / 2 \times 10.0$	m3	0.21
型枠		$A = 0.13 \times 10.0$	m2	1.3



基礎工 数量表

10m当り				
名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	18-5-40BB	m3	0.77	
型枠		m2	3.3	
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.63	
同上型枠		m2	2.0	
目地材	樹脂発泡体 t=10	m2	0.14	

基礎工 計算書

10m当り				
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	18-5-40BB	$V= (0.23 \times 0.10 + 1/2 \times (0.23 + 0.10) \times 0.325) \times 10.0 = 0.766$	m3	0.77
型枠		$A= (0.23 + 0.10) \times 10.0 = 3.300$	m2	3.3
均しコンクリート	18-8-40BB	$V= 0.625 \times 0.10 \times 10.0 = 0.625$	m3	0.63
同上型枠		$A= 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m2	2.0
目地材	樹脂発泡体 t=10	$A= 0.23 \times 0.10 + 1/2 \times (0.23 + 0.10) \times 0.325 + 0.625 \times 0.10 = 0.139$	m2	0.14

## 仮設工・準備工 集計表

[illegible]

# 日数計算書

工 種 名		計 算 式	数量	作業日当り 標準作業量	日 数		備考
					施工日	養生日	
東野 小野川	水替工日数						
	機械掘削(土砂)	3	3.0 m3	37 m3/日	0.08		小規模
	機械掘削(床掘)	46	46.0 m3	32 m3/日	1.44		小規模
	埋め戻しコンクリート		0.0 m3	3.7 m3/日	0.00		
	均しコンクリート型枠	(3.3+2.0)*(6.4+8.2)	77.4 m2	38 m2/日	2.04		無筋構造物
	均しコンクリート打設	(0.77+0.63)*(6.4+8.2)	20.4 m3	8 m3/日	2.56		バックホウ打設 無筋構造物
	コンクリートブロック積工	10.5+14.2	24.7 m2	10 m2/日	2.47		
	コンクリート型枠	36.7+20.7	57.4 m2	15 m2/日	3.83		小型構造物
	コンクリート打設	2.48+2.73+9.4	14.6 m3	8 m3/日	1.83		バックホウ打設 小型構造物
	すりつけ		0.0 m2	10 m2/日	0.00		積工/練石
	機械埋戻	6	6.0 m3	40 m3/日	0.15		小規模
	盛土工	10	10.0 m3	370 m/日	0.03		
	排土	34	34.0 m3	7.0 m3/日	4.86		35km以下 DID無 小規模0.28BH
				計	19.29	0.00	
				作業時排水	19		日
					27.01		不稼働日数=1.4(橋梁積算資料 参考資料)
				常時排水	27		日
	敷鉄板						
	敷鉄板設置	3.0*20	60.0 m2	656.0 m2/日	0.09		
	敷鉄板撤去	3.0*20	60.0 m2	701.0 m2/日	0.09		
	水替工日数				19.29		
				計	19.47	0.00	
					27.26		不稼働日数=1.4
				敷鉄板日数	27		日
↓ 敷鉄板最大延長箇所/1.5m							
敷鉄板	22*1524*3048(802kg/枚)	20.0/1.5 (市場単価×供用日数+1現場あたりの整備費)×数量	14.0	枚 円	11.23t		



岩村ストックヤードまでの距離

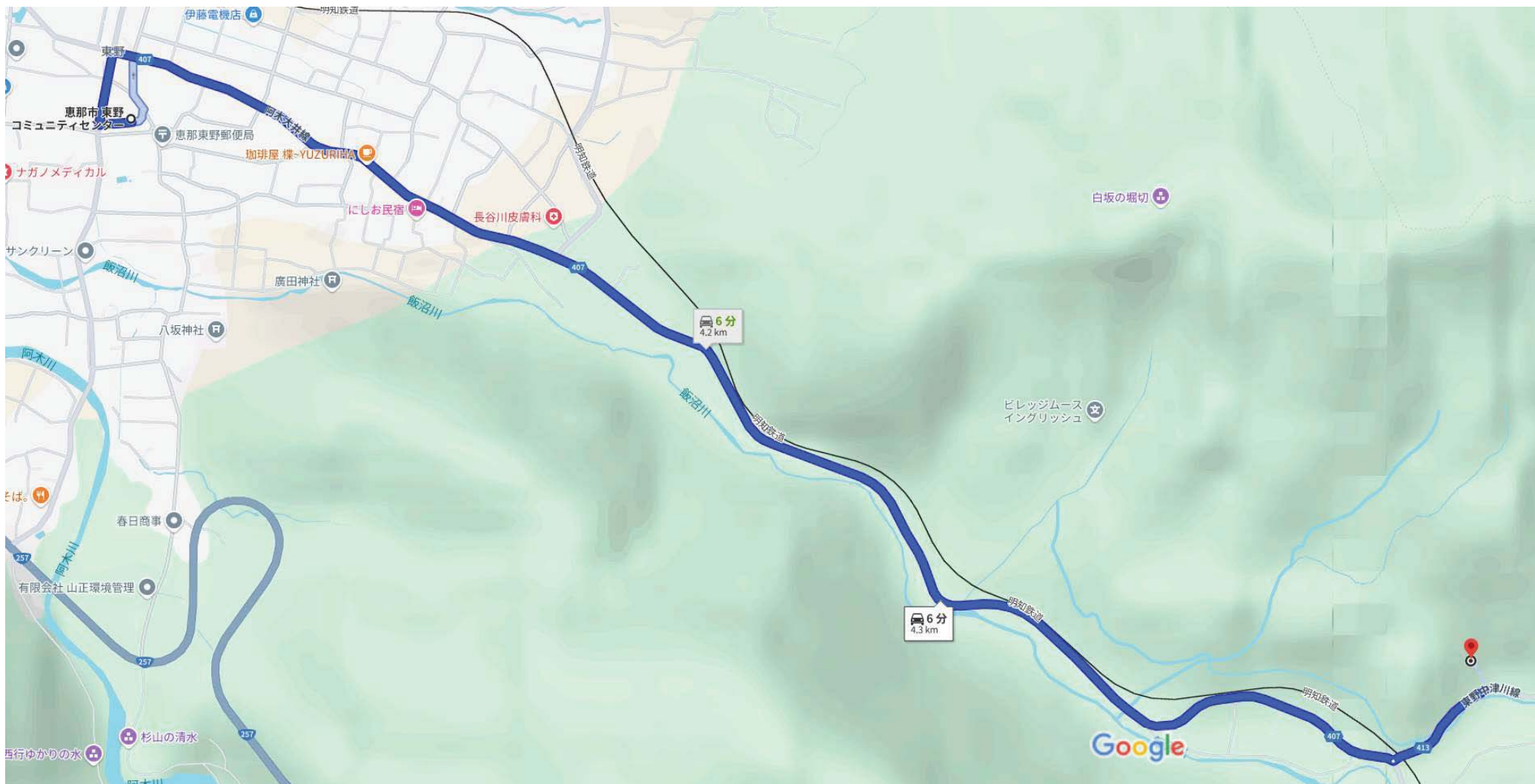
地図データ ©2025 500 m



渋滞なしで 15 分

9.9 km





地図データ ©2025 200 m



仮設材運搬距離

最適ルート

4.3 km