

数量計算書

令和4年度 市道長越1・2号線道路改良工事

松本市 中川（四賀）

松 本 市 役 所

工 事 数 量 総 括 表

長越1・2号線 No.1

工事名	令和4年度 市道長越1・2号線道路改良工事				事業区分		道路新築・改築
					工事区分(1)		-
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
道路土工	掘削工	掘削		m3	227.5	230	切土合計=292.0
	路体盛土工	路体盛土工		m3	136.9	140	盛土合計=190.0
		路床盛土工		m3	21.7	20	
	法面整形工	切土部		m2	28.5	30	
		盛土部		m2	170.3	170	
	作業土工	床掘		m3	64.5	60	
		埋戻工 W1=1.0m以下		m3	31.4	30	
	作業 残土処理工	機械土工 運搬工		m3	80.9	80	掘削 - 盛土/0.9

工事数量総括表

長越1・2号線

No.2

工事名	令和4年度 市道長越1・2号線道路改良工事				事業区分		道路新築・改築
					工事区分(1)		-
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
構造物撤去工	アスファルト舗装	舗装版切断工 (As)	切断深 切断深=10cm	m	5.0	5	
		舗装版破碎工 (As)	舗装版厚 版厚=5cm	m ²	314.7	310	
		殻運搬処理 (As)	As 運 搬	m ³	15.7	16	
			As 殻処理 単位重量 2.30t	t	36.1	36	
	コンクリート舗装	舗装版切断工 (Co)	切断深 切断深=10cm	m	14.1	14	
		舗装版破碎工 (Co)	舗装版厚 版厚=10cm	m ²	184.0	180	
		殻運搬処理 (Co)	Co舗装殻運搬	m ³	18.4	18	
			Co舗装殻処分	t	43.2	43	
構造物取壊工		コンクリート (無筋+二次製品)	無筋構造物・機械	m ³	2.1	2	
		殻運搬処理	積込・運搬 (無筋Co+二次製品)	m ³	2.1	2	
			無筋Co殻処理 単位重量 2.35t	t	1.4	1	
			二次製品殻処理 単位重量 2.50t	t	3.8	4	

工事数量総括表

長越1・2号線

No.3

工事名	令和4年度 市道長越1・2号線道路改良工事				事業区分		道路新築・改築
					工事区分(1)		-
工種(2)	種別(3)	細別(4)	規格(5)	単位	実施数量	計上数量	摘要
擁壁工	ブロック積工	コンクリート基礎工	コンクリート 18-8-40BB	m	32.5	33	30-A-2型 m当り 0.13m3
		裏込礫工	RC40-0(再)	m3	10.2	10	
		積ブロック	練積裏コン有 t100mm	m2	43.1	43	
		裏込コンクリート	18-8-25BB	m3	4.31	4	参考) 胴込Co+裏Co 13.79 m3(割増無)
		参考	型 枠	m2	(15.3)		
			基礎砕石工 RC40-0 t=150mm	m2	(20.5)		
		天端コンクリート	コンクリート 18-8-25BB	m3	1.92	2	1型 延長 = 33.1m
		参考	型 枠	m2	(3.3)		
		水抜パイプ	Vu 50	m	7.5		
		目地材設置	イラスタイト t=10mm	m2	2.3		
	小口止工	コンクリート	18-8-40BB	m3	0.66	1	1型 2型 0.36 + 0.30
		型 枠		m2	5.2	5	2.8 + 2.4

土 工 ・ 法 面 工 集 計 表

長越1・2号線

工 事 区 分		施 工 位 置 ・ 数 量 (計 算 書 よ り)							備 考
種別(3)	細別(4)	本 線		石柱 移設工		-	取壊 控除	合 計	
掘削		263.7					-36.2	227.5 m3	
床掘		64.5						64.5 m3	切土合計 292.0m3
路床盛土工		21.7						21.7 m3	
路体盛土工		136.9						136.9 m3	
埋戻工	(D)	31.4						31.4 m3	盛土合計 190.0m3
作業 残土処理工	運搬工	292.0-190.0/0.9						80.9 m3	
法面整形工	切土部	28.5						28.5 m2	
	盛土部	170.3						170.3 m2	
基面整正工		113.6						113.6 m2	
植生工	切土部	28.5						28.5 m3	
	盛土部	170.3						170.3 m3	
残土処理 = 切土量 - (盛土量 / 0.9)									

土 工 [掘 削] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	掘 削		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 掘 削 m3
	断面積 m2	平 均 m2			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	2.2	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	1.8	2.00	15	10.0				10.0	20.0
EC 1 No.0 + 19.9	2.3	2.05	15	9.9				9.9	20.3
BC 2 No.0 + 19.9	2.3	2.30	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	1.5	1.90	70	10.0				10.0	19.0
EC 2 No.1 + 19.9	0.9	1.20	70	10.0				10.0	12.0
No.2 + 10.0	1.1	1.00		10.1				10.1	10.1
No.3 + 0.0	1.3	1.20		10.0				10.0	12.0
No.3 + 2.5	1.3	1.30		2.5				2.5	3.3
No.3 + 2.5	1.2	1.25		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	1.2	1.20		12.5				12.5	15.0
BC 3 No.4 + 3.3	2.9	2.05	15	8.3				8.3	17.0
No.4 + 6.8	2.9	2.90	15	3.5				3.5	10.2
No.4 + 6.8	3.9	3.40	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	3.9	3.90	15	4.9				4.9	19.1
EC 3 No.5 + 0.2	1.4	2.65	15	8.5				8.5	22.5
BC 4 No.5 + 0.2	1.4	1.40	25	0.0				0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.8	1.10	25	7.1				7.1	7.8
EC 4 No.5 + 14.4	1.0	0.90	25	7.1				7.1	6.4
BC 5 No.6 + 10.1	1.4	1.20	25	15.7				15.7	18.8
SP 5 No.6 + 17.8	1.6	1.50	25	7.7				7.7	11.6
EC 5 No.7 + 5.4	2.4	2.00	25	7.6				7.6	15.2
								小計	240.3
P6.0	4.5								
P10	2.7	3.60		4.0				4.0	14.4
P14.5	0.9	1.80		5.0				5.0	9.0
								小計	23.4
掘 削 合 計									263.7m3

土 工 [床 掘] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	床 掘		曲線 半径 (R)	点間 距離	偏心距離により補正した点間距離				数 量 床 掘 m ³
	断面積	平 均			図心距離	平 均	伸び率	実距離 L'	
	m ²	m ²	m	m	e	e'	(R±e')/R	× L	m ³
BC 1 No.0 + 0.0	0.5	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.3	0.40	15	10.0				10.0	4.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.2	0.25	15	9.9				9.9	2.5
BC 2 No.0 + 19.9	0.2	0.20	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.2	0.20	70	10.0				10.0	2.0
EC 2 No.1 + 19.9	0.2	0.20	70	10.0				10.0	2.0
No.2 + 10.0	0.2	0.20		10.1				10.1	2.0
No.3 + 0.0	0.2	0.20		10.0				10.0	2.0
No.3 + 2.5	0.2	0.20		2.5				2.5	0.5
No.3 + 2.5	1.2	0.70		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	1.2	1.20		12.5				12.5	15.0
BC 3 No.4 + 3.3	1.2	1.20	15	8.3				8.3	10.0
No.4 + 6.8	1.2	1.20	15	3.5				3.5	4.2
No.4 + 6.8	0.2	0.70	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	0.2	0.20	15	4.9				4.9	1.0
EC 3 No.5 + 0.2	0.2	0.20	15	8.5				8.5	1.7
BC 4 No.5 + 0.2	0.2	0.20	25	0.0	-2.5			0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.2	0.20	25	7.1	-2.5	-2.50	0.900	6.4	1.3
EC 4 No.5 + 14.4	0.2	0.20	25	7.1	-2.0	-2.25	0.910	6.5	1.3
BC 5 No.6 + 10.1	0.2	0.20	25	15.7	-1.7			15.7	3.1
SP 5 No.6 + 17.8	0.2	0.20	25	7.7	-1.7	-1.70	0.932	7.2	1.4
EC 5 No.7 + 5.4	0.2	0.20	25	7.6	-1.7	-1.70	0.932	7.1	1.4
								小計	55.4 m ³
P6.0	1.0								
P10.0	1.0	1.10		4.0				4.4	4.8
P14.5	0.9	0.95		4.5				4.5	4.3
								小計	9.1 m ³
床 掘 合 計									64.5m ³

土 工 [路床盛土] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	路床盛土		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 路床盛土 m ³
	断面積 m ²	平 均 m ²			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.0	0.00	15	10.0				10.0	0.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.0	0.00	15	9.9				9.9	0.0
BC 2 No.0 + 19.9	0.0	0.00	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.0	0.00	70	10.0				10.0	0.0
EC 2 No.1 + 19.9	0.4	0.20	70	10.0				10.0	2.0
No.2 + 10.0	0.1	0.25		10.1				10.1	2.5
No.3 + 0.0	0.0	0.05		10.0				10.0	0.5
No.3 + 2.5	0.0	0.00		2.5				2.5	0.0
No.3 + 2.5	0.6	0.30		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	0.6	0.60		12.5				12.5	7.5
BC 3 No.4 + 3.3	0.5	0.55	15	8.3				8.3	4.6
No.4 + 6.8	0.5	0.50	15	3.5				3.5	1.8
No.4 + 6.8	0.0	0.25	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	0.0	0.00	15	4.9				4.9	0.0
EC 3 No.5 + 0.2	0.0	0.00	15	8.5				8.5	0.0
BC 4 No.5 + 0.2	0.0	0.00	25	0.0				0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.0	0.00	25	7.1				7.1	0.0
EC 4 No.5 + 14.4	0.0	0.00	25	7.1				7.1	0.0
BC 5 No.6 + 10.1	0.1	0.05	25	15.7				15.7	0.8
SP 5 No.6 + 17.8	0.2	0.15	25	7.7				7.7	1.2
EC 5 No.7 + 5.4	0.0	0.10	25	7.6				7.6	0.8
								小計	21.7 m ³
路床盛土 合計									21.7m ³

土 工 [路体盛土] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	路体盛土		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 路体盛土 m ³
	断面積 m ²	平 均 m ²			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.0	0.00	15	10.0				10.0	0.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.0	0.00	15	9.9				9.9	0.0
BC 2 No.0 + 19.9	0.0	0.00	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.4	0.20	70	10.0				10.0	2.0
EC 2 No.1 + 19.9	0.8	0.60	70	10.0				10.0	6.0
No.2 + 10.0	1.1	0.95		10.1				10.1	9.6
No.3 + 0.0	0.3	0.70		10.0				10.0	7.0
No.3 + 2.5	0.3	0.30		2.5				2.5	0.8
No.3 + 2.5	2.4	1.35		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	2.4	2.40		12.5				12.5	30.0
BC 3 No.4 + 3.3	3.6	3.00	15	8.3				8.3	24.9
No.4 + 6.8	3.6	3.60	15	3.5				3.5	12.6
No.4 + 6.8	0.0	1.80	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	0.0	0.00	15	4.9				4.9	0.0
EC 3 No.5 + 0.2	0.3	0.15	15	8.5				8.5	1.3
BC 4 No.5 + 0.2	0.3	0.30	25	0.0				0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.4	0.35	25	7.1				7.1	2.5
EC 4 No.5 + 14.4	0.2	0.30	25	7.1				7.1	2.1
BC 5 No.6 + 10.1	0.8	0.50	25	15.7	2.7			15.7	7.9
SP 5 No.6 + 17.8	1.5	1.15	25	7.7	2.7	2.70	1.108	8.5	9.8
EC 5 No.7 + 5.4	0.2	0.85	25	7.6	2.5	2.60	1.104	8.4	7.1
								小計	123.6 m ³
P6.0	0.0								
P10.0	0.3	0.15		4.0					0.6
P14.5	0.0	0.15		4.5					0.7
								小計	1.3 m ³
馬入れ No.2 + 18.5	3.0								
馬入れ No.3 + 2.5	3.0	3.00		4.0				4.0	12.0 m ³
路体盛土 合 計									136.9m3

土 工 [埋戻し] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	埋戻し		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 埋戻し m3
	断面積 m2	平 均 m2			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.1	0.05	15	10.0				10.0	0.5
EC 1 No.0 + 19.9	0.1	0.10	15	9.9				9.9	1.0
BC 2 No.0 + 19.9	0.1	0.10	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.2	0.15	70	10.0				10.0	1.5
EC 2 No.1 + 19.9	0.1	0.15	70	10.0				10.0	1.5
No.2 + 10.0	0.1	0.10		10.1				10.1	1.0
No.3 + 0.0	0.1	0.10		10.0				10.0	1.0
No.3 + 2.5	0.1	0.10		2.5				2.5	0.3
No.3 + 2.5	0.4	0.25		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	0.4	0.40		12.5				12.5	5.0
BC 3 No.4 + 3.3	0.5	0.45	15	8.3				8.3	3.7
No.4 + 6.8	0.5	0.50	15	3.5				3.5	1.8
No.4 + 6.8	0.3	0.40	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	0.3	0.30	15	4.9				4.9	1.5
EC 3 No.5 + 0.2	0.3	0.30	15	8.5				8.5	2.6
BC 4 No.5 + 0.2	0.3	0.30	25	0.0	-2.5			0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.2	0.25	25	7.1	-2.5	-2.50	0.900	6.4	1.6
EC 4 No.5 + 14.4	0.2	0.20	25	7.1	-2.0	-2.25	0.910	6.5	1.3
BC 5 No.6 + 10.1	0.1	0.15	25	15.7	-1.7			15.7	2.4
SP 5 No.6 + 17.8	0.1	0.10	25	7.7	-1.7	-1.70	0.932	7.2	0.7
EC 5 No.7 + 5.4	0.3	0.20	25	7.6	-2.0	-1.85	0.926	7.0	1.4
								小計	28.8
P6.0	0.3								
P10.0	0.3	0.30		4.0				4.0	1.2
P14.5	0.3	0.30		4.5				4.5	1.4
								小計	2.6
埋戻し 合 計									31.4m3

土 工 [法面整形(切)] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	法面整形(切)		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 法面整形(切) m2
	横断長 m2	平 均 m2			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.0	0.00	15	10.0				10.0	0.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.0	0.00	15	9.9				9.9	0.0
BC 2 No.0 + 19.9	0.0	0.00	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.0	0.00	70	10.0				10.0	0.0
EC 2 No.1 + 19.9	0.0	0.00	70	10.0				10.0	0.0
No.2 + 10.0	0.0	0.00		10.1				10.1	0.0
No.3 + 0.0	0.0	0.00		10.0				10.0	0.0
No.3 + 2.5	0.0	0.00		2.5				2.5	0.0
No.3 + 15.0	0.0	0.00		12.5				12.5	0.0
No.3 + 15.0	1.3	0.65		0.0				0.0	0.0
BC 3 No.4 + 3.3	1.3	1.30	15	8.3				8.3	10.8
SP 3 No.4 + 11.7	0.6	0.95	15	8.4				8.4	8.0
EC 3 No.5 + 0.2	0.0	0.30	15	8.5				8.5	2.6
BC 4 No.5 + 0.2	0.0	0.00	25	0.0				0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.0	0.00	25	7.1				7.1	0.0
EC 4 No.5 + 14.4	0.0	0.00	25	7.1				7.1	0.0
BC 5 No.6 + 10.1	0.0	0.00	25	15.7				15.7	0.0
SP 5 No.6 + 17.8	0.0	0.00	25	7.7				7.7	0.0
EC 5 No.7 + 5.4	0.9	0.45	25	7.6				7.6	3.4
								小計	24.8
P6.0	1.5								
P10.0	0.0	0.75		4.0				4.0	3.0
P14.5	0.3	0.15		4.5				4.5	0.7
								小計	3.7
法面整形(切) 合 計									28.5m2

土 工 [法面整形(盛)] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	法面整形(盛)		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 法面整形(盛) m2
	横断長 m2	平 均 m2			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.0	0.00	15	10.0				10.0	0.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.0	0.00	15	9.9				9.9	0.0
BC 2 No.0 + 19.9	0.0	0.00	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.8	0.40	70	10.0				10.0	4.0
EC 2 No.1 + 19.9	1.5	1.15	70	10.0				10.0	11.5
No.2 + 10.0	2.1	1.80		10.1				10.1	18.2
No.3 + 0.0	1.1	1.60		10.0				10.0	16.0
No.3 + 2.5	1.1	1.10		2.5				2.5	2.8
No.3 + 15.0	1.3	1.20		12.5				12.5	15.0
BC 3 No.4 + 3.3	1.3	1.30	15	8.3				8.3	10.8
No.4 + 6.8	2.0	1.65	15	3.5				3.5	5.8
SP 3 No.4 + 11.7	0.0	1.00	15	4.9				4.9	4.9
EC 3 No.5 + 0.2	0.8	0.40	15	8.5				8.5	3.4
BC 4 No.5 + 0.2	0.8	0.80	25	0.0	3.5			0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.9	0.85	25	7.1	2.9	3.20	1.128	8.0	6.8
EC 4 No.5 + 14.4	0.5	0.70	25	7.1	2.7	2.80	1.112	7.9	5.5
BC 5 No.6 + 10.1	1.4	0.95	25	15.7	3.1			15.7	14.9
SP 5 No.6 + 17.8	2.2	1.80	25	7.7	3.5	3.30	1.132	8.7	15.7
EC 5 No.7 + 5.4	0.7	1.45	25	7.6	2.8	3.15	1.126	8.6	12.5
								小計	147.8
P6.0	0.8								
P10.0	1.4	1.10		4.0				4.0	4.4
P14.5	2.0	1.70		4.5				4.5	7.7
								小計	12.1
馬入れ									10.4
法面整形(盛) 合 計									170.3m2

土 工 [基面整正] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	基面整正		曲線 半径 (R)	点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 基面整正 m2
	横断長 m	平 均 m			図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC 1 No.0 + 0.0	0.0	-	15	-		-	-	-	-
SP 1 No.0 + 10.0	0.6	0.30	15	10.0				10.0	3.0
EC 1 No.0 + 19.9	0.8	0.70	15	9.9				9.9	6.9
BC 2 No.0 + 19.9	0.8	0.80	70	0.0				0.0	0.0
SP 2 No.1 + 9.9	0.7	0.75	70	10.0				10.0	7.5
EC 2 No.1 + 19.9	0.6	0.65	70	10.0				10.0	6.5
No.2 + 10.0	0.6	0.60		10.1				10.1	6.1
No.3 + 0.0	0.6	0.60		10.0				10.0	6.0
No.3 + 2.5	0.6	0.60		2.5				2.5	1.5
No.3 + 2.5	1.2	0.90		0.0				0.0	0.0
No.3 + 15.0	1.2	1.20		12.5				12.5	15.0
BC 3 No.4 + 3.3	1.3	1.25	15	8.3				8.3	10.4
No.4 + 6.8	1.3	1.30	15	3.5				3.5	4.6
No.4 + 6.8	0.7	1.00	15	0.0				0.0	0.0
SP 3 No.4 + 11.7	0.7	0.70	15	4.9				4.9	3.4
EC 3 No.5 + 0.2	0.7	0.70	15	8.5				8.5	6.0
BC 4 No.5 + 0.2	0.7	0.70	25	0.0	-2.4			0.0	0.0
SP 4 No.5 + 7.3	0.7	0.70	25	7.1	-2.3	-2.35	0.906	6.4	4.5
EC 4 No.5 + 14.4	0.7	0.70	25	7.1	-1.7	-2.00	0.920	6.5	4.6
BC 5 No.6 + 10.1	0.7	0.70	25	15.7	-1.7			15.7	11.0
SP 5 No.6 + 17.8	0.7	0.70	25	7.7	-1.7	-1.70	0.932	7.2	5.0
EC 5 No.7 + 5.4	0.7	0.70	25	7.6	-1.7	-1.70	0.932	7.1	5.0
								小計	107.0
P6.0	0.7								
P10.0	0.9	0.80		4.0				4.0	3.2
P14.5	0.6	0.75		4.5				4.5	3.4
								小計	6.6
基面整正 合 計								113.6m2	

構造物撤去工（舗装工）計算書

長越1・2号線

No.1

種別(3)	細別(4)	細別(5)	計 算 式	数 量
アスファルト舗装				
	舗装版切断工	切断深 t=10cm	下段の集計 (L)	5.0 m
		C 1	L= 5.0	
	舗装版破碎工	舗装版厚 t=5cm	下段の集計 (A)	314.7 m ²
			(H1)153.2+(H2)161.5 A= 314.7	
	AS殻運搬		下段の集計 (V)	15.7 m ³
			舗装厚 破碎面積 体積 V	
	アスファルト舗装	舗装版厚 t=5cm	0.05 × 314.7 = 15.7	
	AS殻処理		単位重量 破碎体積 2.30 × 15.7	36.1 t
コンクリート舗装				
	舗装版切断工	切断深 t=10cm	下段の集計 (L)	14.1 m
		C 2	L= 3.7	
		C 3	L= 2.3	
		C 4	L= 2.4	
		C 5	L= 2.8	
		C 6	L= 2.9	

構造物撤去工(舗装工)計算書

長越1・2号線

No.2

種別(3)	細別(4)	細別(5)	計 算 式	数 量
コンクリート舗装				
	舗装版破碎工	舗装版厚 t=10cm	下段の集計 (A)	184.0 m ²
		H 2	A= 45.2	
		H 4	A= 57.4	
		H 5	A= 21.0	
		H 6	A= 44.7	
		H 7	A= 15.7	
			舗装厚 破碎面積 体積 V	
	コンクリート舗装殻運搬	舗装版厚 t=10cm	0.10 × 184.0 = 18.4	
		Co舗装殻処理	単位重量 2.35 × Co舗装 18.4	43.2 t
構造物取壊工	コンクリート(無筋)	取壊工	下段の集計 (A)	0.6 m ³
		T 1	延長 単位数量 8.0 × 0.08 V= 0.6	
	コンクリート (二次製品)	取壊工	下段の集計 (A)	1.5 m ³
		T 2	延長 単位数量 73.0 × 0.02 V= 1.5	
			0.6+1.5 合計	2.1
	Co殻運搬処理	運 搬	無筋Co 二次製品 0.6 + 1.5	2.1 m ³
		無筋Co処理	単位重量 無筋Co 2.35 × 0.6	1.4 t
		二次製品殻処理	単位重量 取壊体積 2.50 × 1.5	3.8 t

土留ブロック積（面積）計算書(3-1)

長越1・2号線

区 間 名 1

施工区間 No.3 + 2.6 ~ No.4 + 14.1 延長 L= 33.1 m

ブロック積勾配 = 1 : 0.30 裏コンクリート厚 t = 100 mm 裏込形状 不等厚

位 置 (m)	区間距離		ブロック積形状				積ブロック数量				
	上長 (m)	下長 (m)	ブロッコ高 H(m)	勾 配 N1(1:)	法 率	法 長 SL(m)	平 均 SL(m)	距 離 L(m)	面 積 A(m ²)	足場工 A(掛m ²)	
No.3 + 2.58	-	-	1.00	0.30	1.044	1.04	-	-	-		
No.3 + 15.00	12.20	12.20	1.23	0.30	1.044	1.28	1.16	12.2	14.2		
No.4 + 3.30	8.30	8.30	1.44	0.30	1.044	1.50	1.39	8.3	11.5		
No.4 + 6.00	3.60	3.30	1.50	0.30	1.044	1.57	1.54	3.5	5.4		
長越3号											
No.4 + 6.00	-	-	1.50	0.30	1.044		-	-	-		
P 6.0	0.80	0.50	1.50	0.30	1.044	1.57	0.79	0.7	0.6		
P 10.0	4.10	4.10	1.50	0.30	1.044	1.57	1.57	4.1	6.4		
P 14.1	4.10	4.10	0.80	0.30	1.044	0.84	1.21	4.1	5.0		
計	33.10	32.50							43.1	0.0	

ブロック積（各工種）計算書（3-3）

長越1・2号線

区 間 名 1

細 別	計 算 式	数 量
施工延長	(上幅合計)	33.1 m
ブロック積面積	間知ブロック t= 350 mm	43.1 m ²
裏込コンクリート	43.10 × 0.10 (面積 × t)	4.31 m ³
胴込コンクリート	面積 43.1m ² × 単位数量 0.220 m ³ /m ² (積算基準より)	9.48 m ³
参考)コンクリート合計	裏込コンクリート 4.31 + 胴込コンクリート 9.48	13.79 m ³
裏込礫	(3-2)参照	10.2 m ³
コンクリート基礎	30-A-2型	32.5 m
	コンクリート 0.130 × 32.5	4.23 m ³
	型枠 0.47 × 32.5	15.3 m ²
	基礎砕石 0.63 × 32.5	20.5 m ²
天端コンクリート		33.1 m
	コンクリート 0.058 × 33.1	1.92 m ³
	型枠 0.10 × 33.1	3.3 m ²
目地材	平均法長 控の総厚 基礎工 天端工 箇所数	
10.0m 毎	(1.30m × 0.45m + 0.13 + 0.06) × 3.0箇所	2.3 m ²
水抜パイプ	面積 控除分 延長 m ² /箇所当 控の総厚(+5cm)	
	(43.1 m ² - (0.40m × 33.1m)) ÷ 2.0m ² × 0.50	7.5 m

水路工 (路面排水工) 延長計算書

長越1・2号線

No.1

縦断用 自由勾配側溝 W300 型

型 (側溝高)	始測点 ・ 始測点	延長	備考
H300 型	No.1 + 4.10 ~ No.1 + 13.80	10.0	左側
	No.3 + 16.10 ~ No.4 + 13.70	16.0	左側
	No.4 + 16.25 ~ No.7 + 5.40	33.3	右側
			H300 型 総延長 = 59.3 m
M1-H300 型	No.0 + 3.40 ~ No.1 + 4.10	19.0	左側
			M1-H300 型 総延長 = 19.0 m
M2-H300 型	No.1 + 14.60 ~ No.3 + 16.10	41.6	左側
			M2-H300 型 総延長 = 41.6 m
W300 型 総合計		119.9 m	

数 量 表

細別 (4)	規格 (5)	数量	備考
自由勾配側溝工	縦断用 W300 型	59.3 m	
	縦断用 M1-H300 型	19.0 m	
	縦断用 M2-H300 型	41.6 m	
側溝蓋	W300 用 L= 119.9 m		
コンクリート蓋	車道用 L- 500	109.0 枚	
グレーチング蓋	車道用 L- 500	11.0 枚	10.0 m毎に設置
勾配調整コンクリート(インパ-トCo)	5.0cm以上(別途算出)	- m3	適用無し
	標準 5.0cm分	1.80 m3	参考数量 (W×t×L)
間詰コンクリート	縦断用 M1-H300 型	0.48 m3	参考数量 (単位数量×L)
			0.025 × 19.0
	縦断用 M2-H300 型	0.83 m3	参考数量 (単位数量×L)
			0.020 × 41.6

水路工 (現場打横断水路工) 計算書

長越1・2号線

No.1

細 別 (4)	計 算 式	数 量
単位数量		5.50 m
	平均 W1 平均 H1 平均 W2 平均 H2 受枠控除	
ｺﾝｸﾘｰﾄ	$(0.600 \times 0.536) - (0.298 \times 0.386) - 0.008$	
	= 0.199 m ² /m 参考) 10m当たりｺﾝｸﾘｰﾄ使用量 1.99 m ³ /10m	
	壁外 壁内 左右	
型 枠	$(0.536 + 0.320) \times 2 = 1.71 \text{ m}^2/\text{m}$	
基礎材	W3 L	
RC40-0 t=150	$0.70 \times 1.00 = 0.70 \text{ m}^2/\text{m}$	
駆体数量		
ｺﾝｸﾘｰﾄ	単位数量 施工延長	
18-8-25BB	$0.199 \times 5.50 =$	1.09 m ³
型 枠	単位数量 施工延長	
	$1.71 \times 5.50 =$	9.4 m ²
基礎材	単位数量 施工延長	
RC40-0 t=150	$0.70 \times 5.50 =$	3.9 m ²
ｸﾞﾚｰｼﾝｸﾞ 蓋		
T-20	参考) ｸﾞﾚｰｼﾝｸﾞ 325 × 495 × 85 受枠 L66-60-6(ゴム有) 17.7kg/1枚組	5.5 枚
用心鉄筋	単位重量 施工延長 左右	
D13	$0.995 \times 5.40 \times 2 =$	10.7 Kg
		(0.011 t)

舗 装 工 [本線表層] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	本線表層			点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 本線表層 m ²
	横断長 m	平 均 m	(R) m		図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
BC.1(No.0) ~ BC.2		-		-		-	-	-	82.3
BC 2 No.0 + 19.9	4.33		70						
SP 2 No.1 + 9.9	3.58	3.96	70	10.0	0.16	0.08	1.001	10.0	39.6
EC 2 No.1 + 19.9	3.58	3.58	70	10.0	-0.21	-0.03	1.000	10.0	35.8
No.2 + 10.0	3.58	3.58	70	10.1	-0.21	-0.21	0.997	10.1	36.2
No.3 + 0.0	3.58	3.58		10.0				10.0	35.8
No.3 + 15.0	3.58	3.58		15.0				15.0	53.7
No.3 + 17.0	3.58	3.58		2.0				2.0	7.2
BC 3 No.4 + 3.3	4.46	4.02	15	6.3	-0.23			6.3	25.3
No.4 + 5.4	4.58	4.52	15	2.1	-0.29	-0.26	0.983	2.1	9.5
SP 3 No.4 + 11.7	4.58	4.58	15	6.3	-0.29	-0.29	0.981	6.2	28.4
No.4 + 14.6	4.58	4.58	15	2.9	-0.29	-0.29	0.981	2.8	12.8
No.4 + 14.6	5.00	4.79	15	0.0	-0.50	-0.40	0.973	0.0	0.0
No.4 + 16.9	5.00	5.00	15	2.3	-0.50	-0.50	0.967	2.2	11.0
EC 3 No.5 + 0.2	4.87	4.94	15	3.3	-0.26	-0.38	0.975	3.2	15.8
BC 4 No.5 + 0.2	4.87	4.87	25	0.0	0.26			0.0	0.0
No.5 + 5.8	4.09	4.48	25	5.6	-0.04	0.11	1.004	5.6	25.1
SP 4 No.5 + 7.3	4.03	4.06	25	1.5	-0.01	-0.03	0.999	1.5	6.1
EC 4 No.5 + 14.4	3.58	3.81	25	7.1	0.21	0.10	1.004	7.1	27.1
BC 5 No.6 + 10.1	3.58	3.58	25	15.7	0.21			15.7	56.2
BC 5 No.6 + 10.1	4.00	3.79	25	0.0	0.21	0.21	1.008	0.0	0.0
SP 5 No.6 + 17.8	4.00	4.00	25	7.7	0.21	0.21	1.008	7.8	31.2
EC 5 No.7 + 5.4	4.00	4.00	25	7.6	0.21	0.21	1.008	7.7	30.8
合 計									569.9m ²

舗 装 工 [本線上層・下層] 計 算 書

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点) m	本線上層・下層			点間 距離 m	偏心距離により補正した点間距離				数 量 m ²
	横断長 m	平 均 m	(R) m		図心距離 e	平 均 e'	伸び率 (R±e')/R	実距離 L' × L	
									本線上層・下層
BC.1(No.0) ~ BC.2		-		-		-	-	-	82.3
BC 2 No.0 + 19.9	4.33		70						
SP 2 No.1 + 9.9	3.58	3.96	70	10.0	0.16	0.08	1.001	10.0	39.6
EC 2 No.1 + 19.9	3.58	3.58	70	10.0	-0.21	-0.03	1.000	10.0	35.8
No.2 + 10.0	3.58	3.58	70	10.1	-0.21	-0.21	0.997	10.1	36.2
No.3 + 0.0	3.58	3.58		10.0				10.0	35.8
No.3 + 15.0	3.58	3.58		15.0				15.0	53.7
No.3 + 17.0	3.58	3.58		2.0				2.0	7.2
BC 3 No.4 + 3.3	4.46	4.02	15	6.3	-0.23			6.3	25.3
No.4 + 5.4	4.58	4.52	15	2.1	-0.29	-0.26	0.983	2.1	9.5
SP 3 No.4 + 11.7	4.58	4.58	15	6.3	-0.29	-0.29	0.981	6.2	28.4
No.4 + 14.6	4.58	4.58	15	2.9	-0.29	-0.29	0.981	2.8	12.8
No.4 + 14.6	5.00	4.79	15	0.0	-0.50	-0.40	0.973	0.0	0.0
No.4 + 16.9	5.00	5.00	15	2.3	-0.50	-0.50	0.967	2.2	11.0
EC 3 No.5 + 0.2	4.87	4.94	15	3.3	-0.26	-0.38	0.975	3.2	15.8
BC 4 No.5 + 0.2	4.87	4.87	25	0.0	0.26			0.0	0.0
No.5 + 5.8	4.09	4.48	25	5.6	-0.04	0.11	1.004	5.6	25.1
SP 4 No.5 + 7.3	4.03	4.06	25	1.5	-0.01	-0.03	0.999	1.5	6.1
EC 4 No.5 + 14.4	3.58	3.81	25	7.1	0.21	0.10	1.004	7.1	27.1
BC 5 No.6 + 10.1	3.58	3.58	25	15.7	0.21			15.7	56.2
BC 5 No.6 + 10.1	4.00	3.79	25	0.0	0.21	0.21	1.008	0.0	0.0
SP 5 No.6 + 17.8	4.00	4.00	26	7.7	0.21	0.21	1.008	7.8	31.2
EC 5 No.7 + 5.4	4.00	4.00	25	7.6	0.21	0.21	1.008	7.7	30.8
合 計									569.9m ²

舗 装 工 ・ 路 盤 工 集 計 表

長越1・2号線

No.1

位 置 (測 点)	横断 幅		平均 横断 幅		距 離	面 積		備 考
	表層	上層・下層	表層	上層・下層		表層	上層・下層	
	m	m	m	m		m ²	m ²	
本線数量						569.9	569.9	
A1 宅地乗入追加						9.0		
A2 宅地乗入追加						11.0		
A3 市道3号追加						65.3	65.3	
A4 市道1号追加						28.8	28.8	
a1 横断工 控除						-2.8	-2.8	
合 計						681.2m ²	661.2m ²	