## 大規模小売店舗届出書 別添資料①

## 『(仮称)ドラッグコスモス津山昭和町店』

現況交通量調査結果及び開店後の交通量予測等に関する交通解析資料

# 目 次

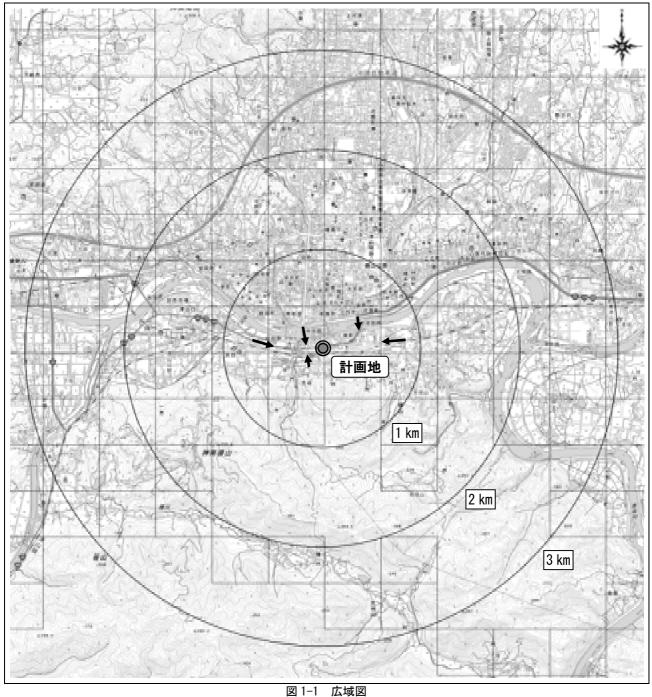
1.	店舗計画の概要	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	• 1
2.	現況交通実態・				•											•			•					• 3
3.	交通需要予測・	•															•		•					• 6
4.	車両誘導策・・			•										•					•					• 7
5.	交差点容量分析																							10

## 1. 店舗計画の概要

大規模小売店舗立地法の届出を行う店舗の概要は、以下の通りである。

表 1-1 計画概要

	衣·· 们自恢复
店舗名称	(仮称)ドラッグコスモス津山昭和町店
店舗所在地	岡山県津山市昭和町一丁目 37 ほか
営業時間	9:00~22:00
店舗建物	鉄骨造一部2階建て
店舗面積	1, 208 m²
駐車場台数	駐車場 No. 1:40 台、ほか業務用等 19 台(共用)
駐輪場台数	駐輪場 No. 1:10 台、ほか業務用等 10 台(共用)
駐車場出入口	出入口 No. 1 及び No. 2 (国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号) 合計 2 ヶ所
用途地域	商業地域



#### 【計画地周辺の状況】

計画地は JR 津山駅から北西へ約 340mに位置し、国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号、市道H086 及び市道H087 に面している。周囲は店舗敷地北側に道路を挟んで店舗及び集合住宅(建設中)が立地、東側に住宅及び駐車場が隣接、南側に道路及び水路を挟んで住宅が立地、西側に道路を挟んで隔地駐車場が立地している。

また、隔地駐車場の北側に道路を挟んで住宅及び整備工場が立地、東側に道路を挟んで店舗敷地が立地、南側に道路及び水路を挟んで駐車場及び住宅が立地、西側に店舗が隣接している。

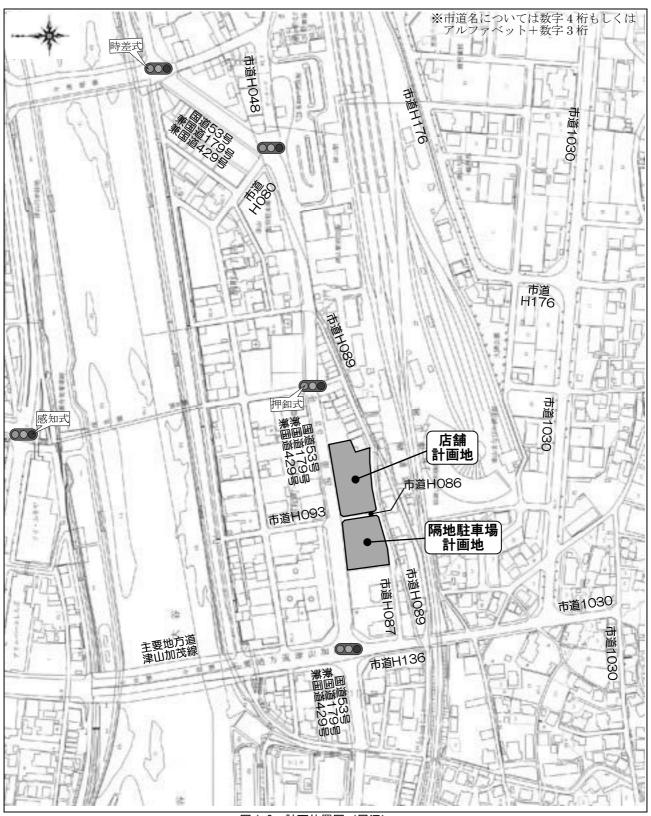


図 1-2 計画位置図 (周辺)

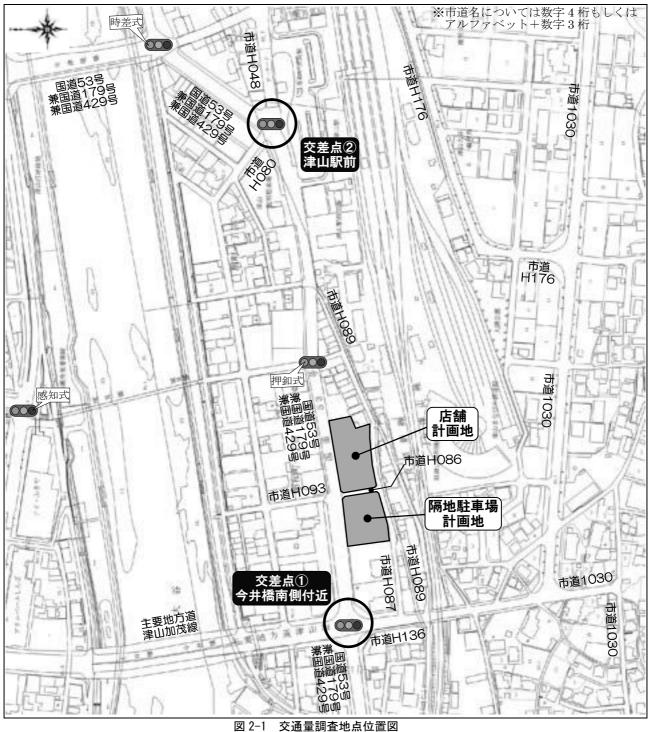
## 2. 現況交通実態

#### 2-1 計画概要

計画店舗の周辺における交通実態調査を下記の要領にて実施し、解析を行った。

表 2-1 調査概要

	× = - #-12-1
調査対象	交差点①今井橋南側付近、交差点②津山駅前
調査日	[平日] 令和6年9月17日 (火) [休日] 令和6年9月16日 (月・祝)
調査時間	午前8時~午後11時(15時間)
調査分類	大型車・小型車・二輪車(方向別交通量)、自転車・歩行者



#### 2-2 通過交通量

平日、休日の断面交通量を比較したところ、市道H048を除く全ての方向において平日よりも休日の交通量が少なくなっている。市道H048については平日よりも休日の交通量が多くなっている。

表 2-1 断面交通量

	-		
路線名	平日 (台/15h)	休日 (台/15h)	平休比(休/平)
主要地方道津山加茂線	6, 009	4, 409	73%
国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号	9, 171~14, 470	7,809~11,304	78%~86%
市道H136	4, 079	3, 192	78%
市道H080	300	271	90%
市道H048	1, 402	1, 524	109%

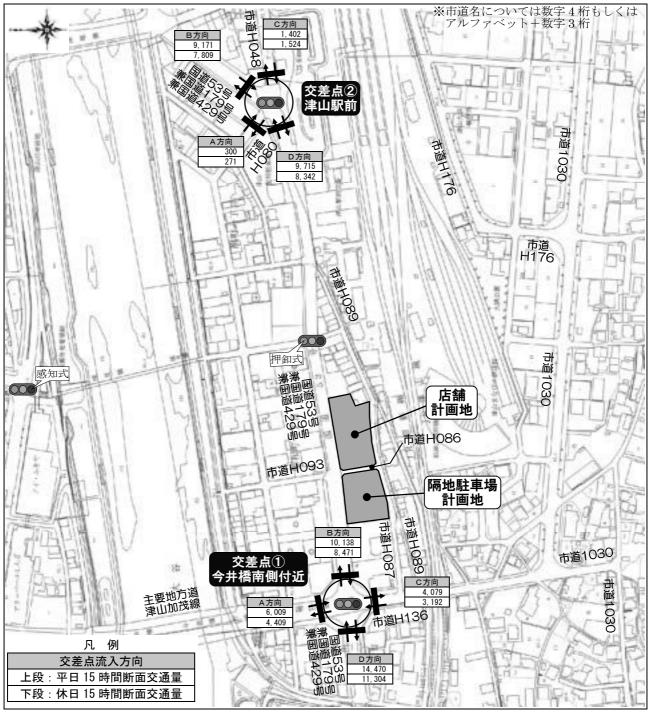


図 2-2 店舗周辺交差点自動車交通量(大型車·小型車計)

#### 2-3 時間帯別交通量

#### (1) 交差点①今井橋南側付近

時間帯別交通量について、平日は朝及び夕方に交通量が多くなっており、休日は日中の交通量が多くなっている。

ピーク時間帯は平日17時台、休日15時台となっている。

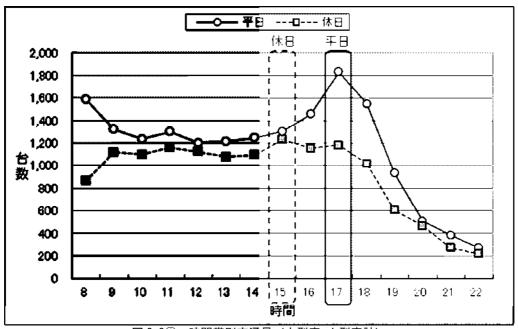


図 2-3① 時間帯別交通量(大型車·小型車計)

#### (2)交差点②津山駅前

時間帯別交通量について、平日は朝及び夕方に交通量が多くなっており、休日は昼前の交通量が多くなっている。

ピーク時間帯は平日17時台、休日10時台となっている。

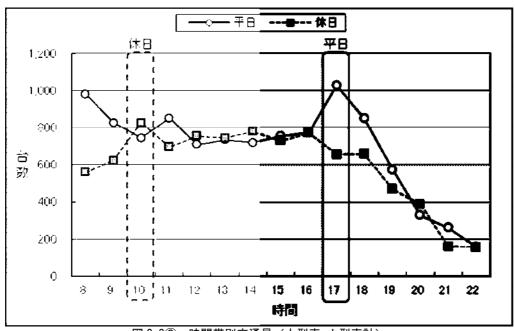


図 2-3② 時間帯別交通量(大型車·小型車計)

#### 3. 交通需要予測

#### 3-1 自動車の交通需要について

大規模小売店舗立地法の指針に準拠して算出した結果、日来店台数はピーク日において 450 台/日、 ピーク時来店台数は65台/時と予測される。また、駐車場必要規模は40台と予測され、届出駐車場 台数は40台であることから、駐車場必要規模を充足した計画となっている。

	衣 ハー ៲	人况侯小元店舖业地法(	7拍軒による昇山 (姉剱処理:四括五人)
事	項	等	各事項算出のための計算式等
地区の区分		商業地区	商業地域
S:店舗面積		1. 208 <b>千</b> m²	
A:店舗面積当たり日来客	数原単位	1,063.76 人/千㎡	1,100-30×S、人口 40 万人未満、S<5
B:ピーク率		14.4%	
L:駅からの距離		340m	駅名:JR 津山駅
C:自動車分担率		70%	人口 10 万人未満、商業地区、L≥300
D: 平均乗車人員		2.0 人/台	S<10
E: 平均駐車時間係数		0. 6107	$(30+5.5\times S)/60,S<10$
日来店台数		450台	$S \times A \times C \div D$
ピーク時来店台数	(	65台	$S \times A \times B \times C \div D$
必要駐車台数		40台	$S \times A \times B \times C \div D \times F$

表 3-1 大規模小売店舗立地法の指針による質用

#### 3-2 駐輪場必要台数について

大規模小売店舗立地法の指針に示される参考値「店舗面積35㎡に1台」に基づき算出した結果、 駐輪場必要規模は 35 台と予測されるが、既存店舗においては二輪車の需要が低いことから、類似店 舗データを基に駐輪場必要規模の予測を行うものとし、自転車、原付、自動二輪車それぞれの最も利 用台数が多い店舗を参考に必要台数の算出を行った。

類似店舗データより、駐輪場必要規模5台(自転車4台、原付1台)と予測されるが、届出駐輪場 台数は10台であることから、駐輪場必要規模を充足する計画となっている。

店舗名	所在地	店舗面積	ピーク時台数						
/ 白部/ 1	7月11工地	泊舗則傾	自転車	原付	自動二輪車				
津山高野店	津山市高野	1, 208. 32 m²	4台 (3.31台/千㎡)	1台 (0.83台/千㎡)	0台 (0.00台/千㎡)				
野村店	津山市野村	1, 765 m²	2台 (1.13台/千㎡)	2 台 (1.13 台/千㎡)	0台 (0.00台/千㎡)				
院庄店	津山市院庄	1,662 m²	5台 (3.01台/千㎡)	1台 (0.60台/千㎡)	0台 (0.00台/千㎡)				
津山昭和町店 (計画店舗)	津山市昭和町	1, 208 m²	4 台	1 台	0 台				
※細木口/4川で	このしょい								

表 3-2 既存類似店舗調査結果

津山高野店、野村店、院庄店:令和6年9月16日(月・祝)雨、令和6年9月17日(火)晴れ

#### ※自動二輪駐車場について

類似店舗データより、ピーク時における自動二輪車の利用は0台であることから、当該店舗に おける自動二輪車の需要は極めて低いと考えられる。そのため本計画においては自動二輪車専用 の駐車場を設けることはせず、自動二輪車についても駐車場を共用で利用することとする。

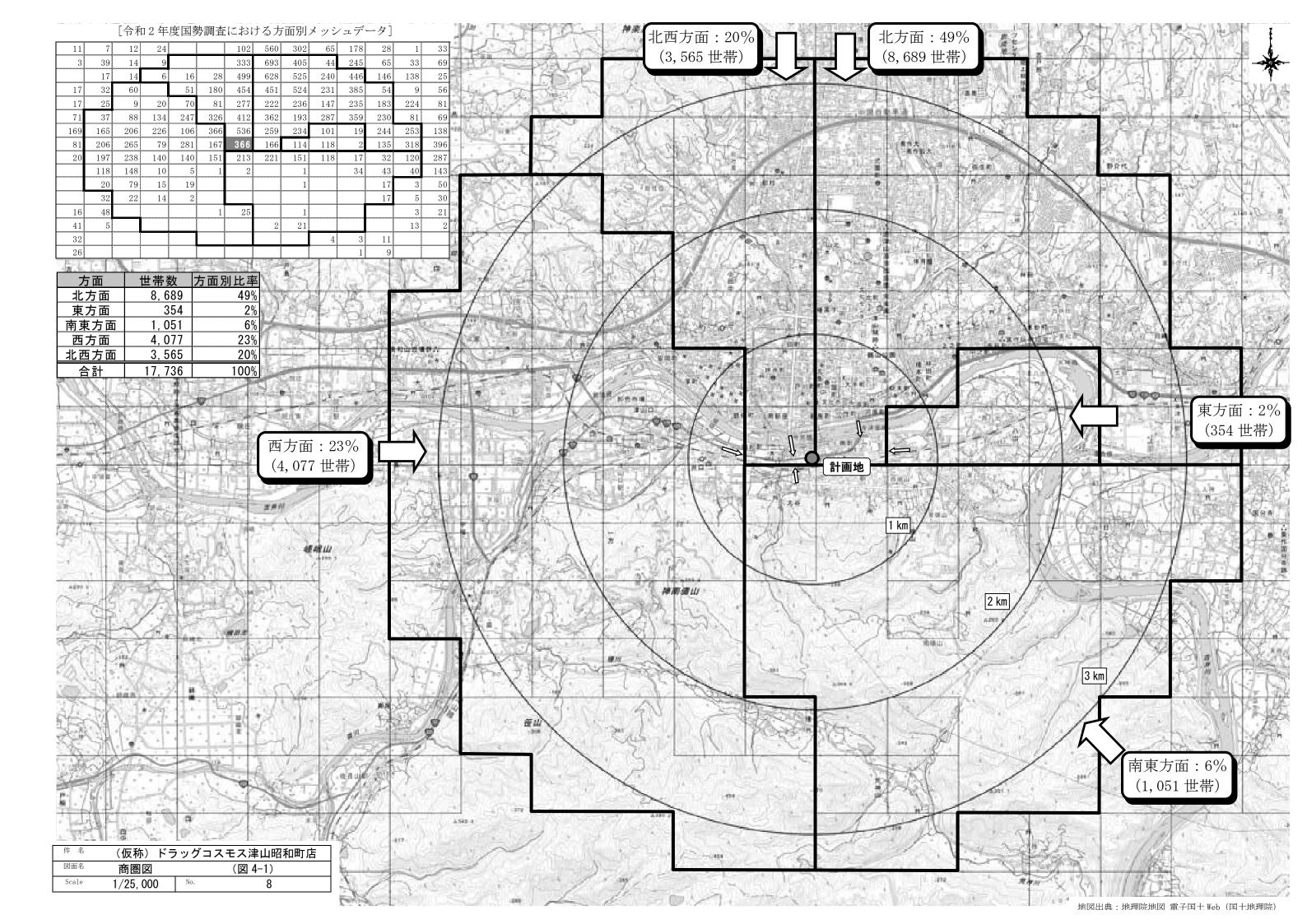
<sup>※</sup>併設施設は  $0.0 \, \text{m}$ であり、物販店舗面積の  $2 \, \text{割} \, 241.6 \, \text{m} \, (1,208 \, \text{m}^2 \times 0.2)$  以下である。

<sup>※</sup>調査日は以下のとおり。

## 4. 車両誘導策

#### 4-1 方面別来店比率

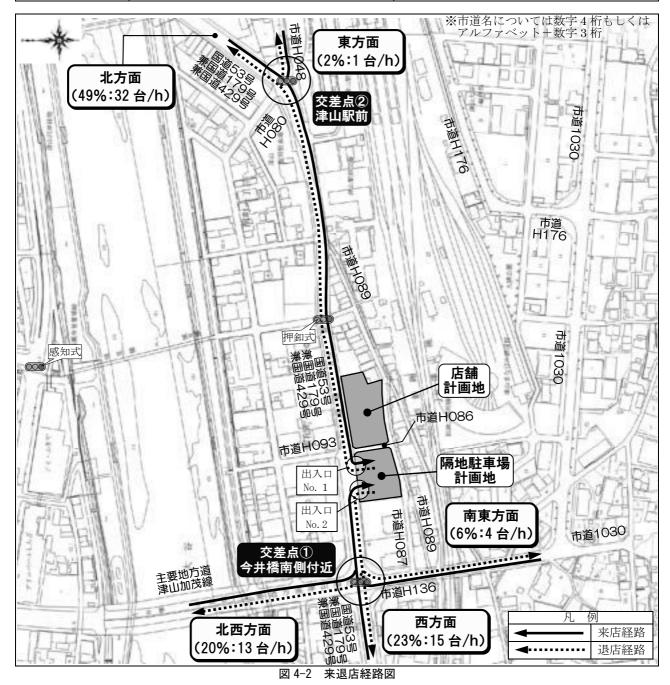
計画店舗の商圏は、店舗を中心とする半径 3 km圏として設定している。想定される来店ルートを基に商圏内の世帯数を主要な来店方面に配分すると、北方面から 49%、東方面から 2%、南東方面から 6%、西方面から 23%、北西方面から 20%の来店が予想される。なお、商圏と方面別比率の設定根拠は、次頁に示すとおりである。



#### 4-2 車両誘導策

計画店舗への車両誘導は、各方面からの来客者が利用しやすい動線となるよう以下のように設定した。各方面の店舗関連のピーク時発生交通量は、「3-1 自動車の交通需要について」で算出されたピーク時交通量 (65 台/時) 及び、「4-1 方面別来店比率」で予想される各方面からの比率より、以下のとおりと予測される。

方面	来店	退店
北方面 (49%: 32 台/h)	交差点②直進→出入口 No. 1 左折入庫	出入口 No. 1 右折出庫→交差点②直進
東方面 (2%:1台/h)	交差点②左折→出入口 No. 1 左折入庫	出入口 No. 1 右折出庫→交差点②右折
南東方面 (6%:4台/h)	交差点①右折→出入口 No. 2 右折入庫	出入口 No. 2 左折出庫→交差点①左折
西方面 (23%:15 台/h)	交差点①直進→出入口 No. 2 右折入庫	出入口 No. 2 左折出庫→交差点①直進
北西方面 (20%:13台/h)	交差点①左折→出入口 No. 2 右折入庫	出入口 No. 2 左折出庫→交差点①右折



## 5. 交差点容量分析

#### 5-1 ピーク時交差点交通量

現況及び、開店後におけるピーク時交差点交通量は以下のとおりである。開店後の交差点交通量は、現況の交差点ピーク時交通量に、計画施設から発生するピーク時交通量を上乗せしたものとし、以降の解析を行う。

#### (1) 交差点①今井橋南側付近

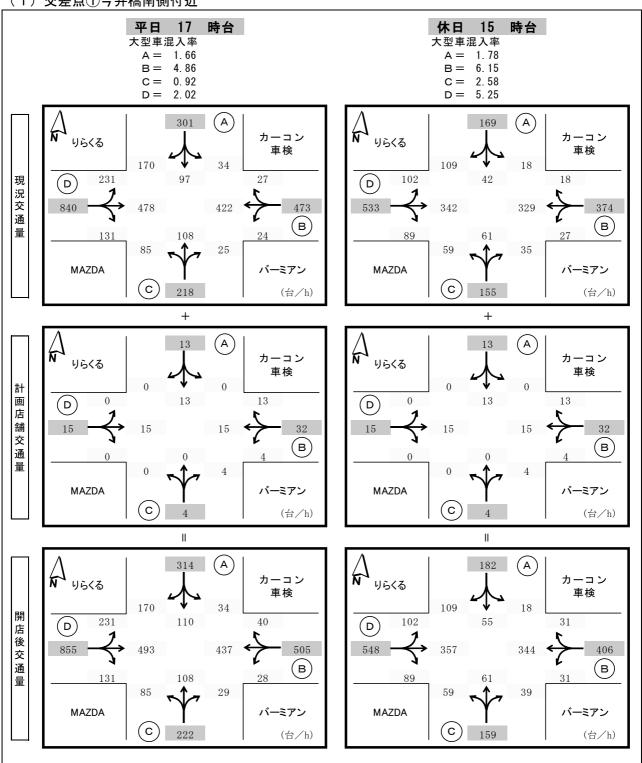


図 5-1① 交差点ピーク時交通量 (大型車・小型車計)

#### (2) 交差点②津山駅前

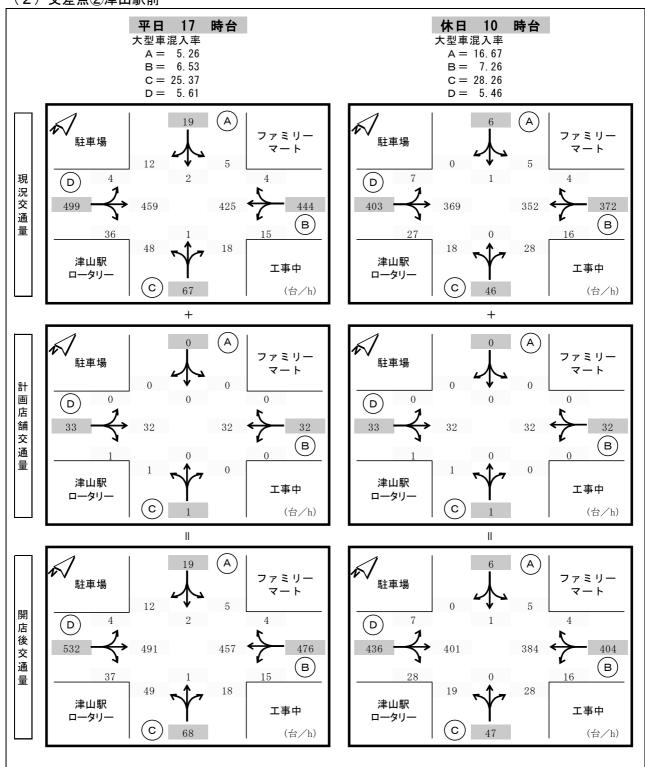


図 5-1② 交差点ピーク時交通量 (大型車・小型車計)

#### 5-2 交差点容量分析

#### (1) 交差点①今井橋南側付近

現況、開店後の交差点需要率は平日、休日ともに容量限界「0.9」未満、車線混雑度「1.0」未満となっている。付加車線滞留長も現況滞留長を超える状況にはならない。

以上のことから、開店後に交通量は増えるものの、店舗開店に伴う交通渋滞等の新たな問題は発生しないと考えられる。

	流入部			А		I	3	(	2	I	)	需要率		
	車線の種類		左折	直進	右折	直左	右折	直左	右折	直左	右折	ピーク時		
	現	混雑度	0.121	0.272	0.393	0.374	0.046	0.587	0.055	0.628	0.204	0. 585		
平日	況	滞留長	8.0		40.0		3.0		6.0		13.0	0. 565		
17時台	開	混雑度	0.121	0.308	0.393	0.391	0.070	0.587	0.066	0.641	0.208	0. 592		
	店	滞留長	8.0		40.0		4.0		7.0		13.0	0. 592		
	現	混雑度	0.059	0.109	0.218	0.312	0.026	0.344	0.067	0.404	0. 127	0. 362		
休日	況	滞留長	4.0	_	24.0	_	2.0	_	8.0	_	9.0	0.362		
15時台	開	混雑度	0.059	0.142	0.218	0.330	0.046	0.344	0.076	0.416	0.130	0.370		
	店	滞留長	4.0	_	24.0	_	4.0	_	9.0		9.0	0.370		
現沙	兄滞旨	留長			41.6m		31.4m		18.8m		31.5m			
	<b>ー</b> パ		_	_	(17.0m)	_	(20.0m)	_	(15.0m)	_	(14.3m)			

表 5-1① 需要率・車線混雑度

<sup>※2</sup> 滞留長は赤時間に滞留する長さで検討している。

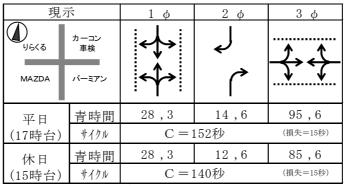
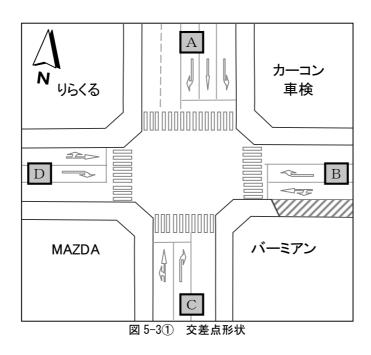


図 5-2① ピーク時の信号現示



<sup>※1</sup> 交差点需要率、車線混雑度は以下の資料に基づいて算出した。

<sup>「</sup>平面交差の計画と設計」「交通信号の手引き」: (社)交通工学研究会

#### (2)交差点②津山駅前

現況、開店後の交差点需要率は平日、休日ともに容量限界「0.9」未満、車線混雑度「1.0」未満となっている。付加車線滞留長も現況滞留長を超える状況にはならない。

以上のことから、開店後に交通量は増えるものの、店舗開店に伴う交通渋滞等の新たな問題は発生しないと考えられる。

				12 1	JIC m3	<del>大十 千</del>   10 / 1	比不正人又			
	流入部			I	3	(	$\mathbb{C}$	I		需要率
	車線の種類			直左	右折	直左	右折	直左	右折	ピーク時
	現況	混雑度	0.067	0.338	0.005	0. 225	0.062	0.352	0.045	0. 284
平日	先仇	滯留長	_		2.0		5.0	_	9.0	0.204
17時台	開店	混雑度	0.067	0.363	0.005	0. 229	0.062	0.376	0.047	0. 303
	用冶	滞留長	_		2.0		5.0	_	10.0	0. 505
	現況	混雑度	0.030	0. 282	0.005	0.093	0. 106	0. 283	0.030	0. 210
休日	児仇	滞留長	_		1.0		8.0		7.0	0.210
10時台	開店	混雑度	0.030	0.307	0.005	0.098	0. 106	0.307	0.032	0. 228
	用冶	滞留長			1.0		8.0		7.0	0.228
現	現況滯留長				13.4m		15. 1m		44.9m	
(テ	·ーパ	長)		_	(25.5m)	_	(9.3m)	_	(15.2m)	

表 5-1② 需要率・車線混雑度

<sup>※2</sup> 滞留長は赤時間に滞留する長さで検討している。

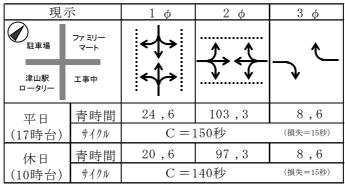
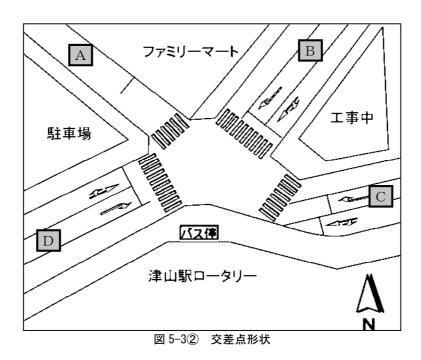


図 5-2② ピーク時の信号現示



<sup>※1</sup> 交差点需要率、車線混雑度は以下の資料に基づいて算出した。

<sup>「</sup>平面交差の計画と設計」「交通信号の手引き」: (社)交通工学研究会

#### 5-3 駐車場出入口(信号機のない交差点の交通容量の計算方法による解析)

国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号上の出入口について、開店後の入出庫による通過交通への影響を検討するため、前面道路の現況ピーク時交通量および、開店後の入出庫台数を基に、信号機のない交差点の交通容量の計算方法による解析を行った。

なお、計画店舗は国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号上に出入口 2 箇所を計画しているものの、交通容量の計算に際しては、より負担の大きい状況を想定するため仮に 1 箇所に集中した場合を想定して解析を行った。また国道 53 号兼国道 179 号兼国道 429 号の交通量は、計画地に近い交差点①B 方向のピーク時における流入出交通量を参考にしている。

解析の結果、右折入庫について平日、休日とも「遅れなし」という結果が得られたことから、開店後の 周辺交通に与える影響は大きくないと考えられる。

右左折出庫については、平日は「遅れは平均である」、休日は「遅れは非常に小さい」という結果であったことから、開店後の周辺交通に与える影響は大きくないと考えられる。

次 5-2 駐車場山八口の文型台車の計算和未												
		流入部	流入部D(主道路からの右折)	流入部 C (主道路への右左折)								
平日	開店	交通容量-実交通量	708	153								
17 時台	刑冶	評価	遅れなし	平均								
休日	開店	交通容量-実交通量	788	263								
15 時台	用冶	評価	遅れなし	非常に小								

表 5-2 駐車場出入口の交通容量の計算結果

※信号機のない交差点の交通容量の計算方法は以下の資料に基づいて算出した。

「平面交差の計画と設計」: (社)交通工学研究会

表 5-3 遅れを表す指標

評価 (遅れ)	滞留	非常に大	大	平均	小	非常に小	遅れなし
交通容量-実交通量	0 未満	0~75	76~125	$126 \sim 175$	176~250	251~600	600 超

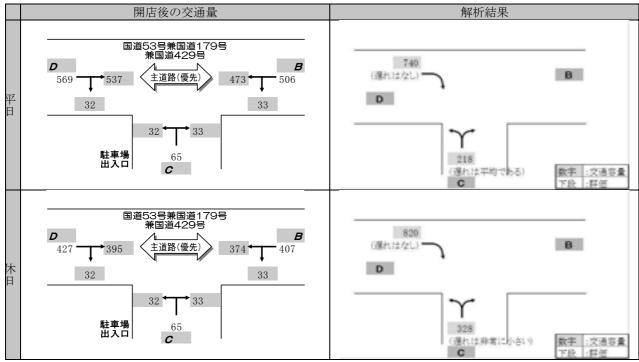


図 5-4 駐車場出入口の交通容量の計算結果

#### 5-4 容量分析のまとめ

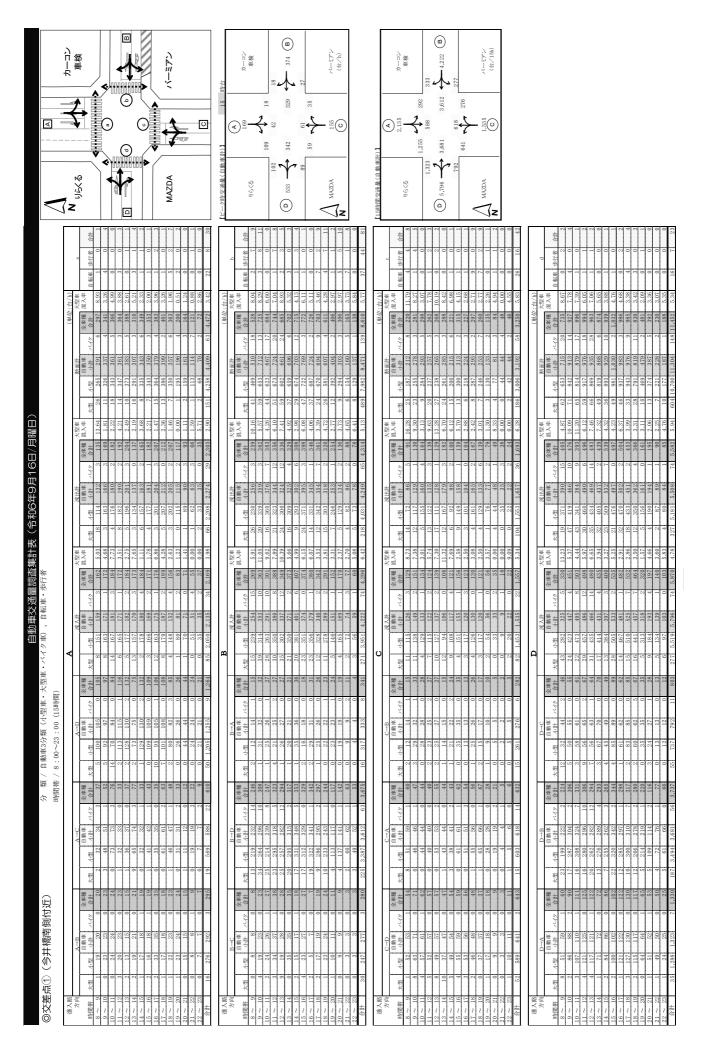
オープン後の店舗運営を行うにあたっては、大規模小売店舗立地法の趣旨に則り、来客者への来店経路の周知等、安心して来店していただけるよう周辺交通に十分配慮を行うとともに、今回の解析にて想定している以上の状況が発生した場合は、速やかに原因を究明し、誠実に対策を行うこととする。

# 参考資料

- ●交通量調査集計表
- ●交差点容量計算分析表
- ●信号機のない交差点の交通容量の計算

#### ●交通量調査集計表

<b>●</b> 交通	量調	<b> </b>  查集計表	ξ			
	カーム サー 教			新年 カーコン 単発 (473 (B) (477) (477)	#上海 #上海 384 384 586 (告/15a)	
<	$\Rightarrow$			85 472 84 85 422 87 422 87 67 67 67 67 67 67 67 67 67 67 67 67 67	1,765 4,497 822 835 835 836 00	
	<b>N</b> 105<8	<u> </u>	MAZDA	10 5-45 17 17 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18	(1,934 日本) (1,934 日本) (1,934 日本) (1,934 日本) (1,072 日	
	{z `		Σ		15 時間交通 (D) 7,5	
	8	日	3 41 44 1 3 4 4 4 1 3 1 4 4 4 1 3 1 4 4 4 1 3 1 4 4 1 3 1 4 4 1 3 1 4 4 1 3 1 4 4 1 3 1 4 4 1 4 1	### ### ### ### ### ### ### ### ### ##	日本 (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	# # # # # # # # # # # # # # # # # # #
	(単位:台/h) 大型車 全車種 混入率	7 7 7 4 5.30 4 4 4 4 4 5 6.30 7 377 4 5.59 6 4 4 0 5.30 8 4 5 7 3 1.28 7 4 3 3 3 2 2.84	1 445 2.25 10 548 3.22 10 677 1.05 3 553 0.55 4 325 2.18 5 171 0.00 1 125 0.00 1 88 2.30	(4位化:台/h) (4位(4):40/h) (4位(4):40/h) (4位(4):40/h) (50/h)	(4世代・古小)	(Hi-(r-(g-fh))
	斯加祖 東	大類 小類 小割 11 579 590 25 419 444 17 353 370 23 411 434 14 435 449 14 435 449 11 377 388	10 434 444 18 550 548 7 514 550 7 314 321 0 166 166 0 166 166 10 167 168 10 168 168 10	1 日本	本部 (14年) (	Philipse   Philipse
(令和6年9月17日/火曜日)	大型車 全車種 混入率	7.479 6#1 1 2319 0.94 2 231 8.73 2 188 5.38 4 2.22 4.13 4 2.47 4.12 3 201 2.53 2 221 0.46	0 235 1,70 0 270 1,11 2 297 0,68 1 177 0,57 3 94 0,00 1 60 0,00 1 51 4,00 3 3,187 2.28	本部   本部   本部   本部   本部   本部   本部   本部	ACOUNT   RACHE   RAC	金庫   2 年
	高田 新田 田 田	大型 小型 小型 15 218 218 220 229 229 229 218 2 20 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 267 2 364 2 364 2 2 293 2 293 2 295 0 59 0 59 2 48 50 7 3,08 1 3,153	選出 (1987年) 大松野 (1987年) (1987	大型	SKILIF   TAW   T
通量調查集計表 連・歩行者	大型車 金車種 混入率	7.472 ABH 2.94 2 2175 2.94 5 189 3.80 2 218 6.48 4 230 1.94 4 231 5.94 2 171 5.92	2 278 5.40 2 278 1.66 1 2.56 0.39 3 148 4.14 2 77 0.00 0 65 0.00 3 3 2.887 3.26	4 477 4 80 4 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12	(大型 合 M M M M M M M M M M M M M M M M M M	(447) 金田 (247) 金田 (247) (247
自動車交・バイク車)、自転	<b> </b>	大型 ハギ ハギ ハギ ハギ 1272 272 272 272 272 274 272 216 4 202 216 12 217 229 10 159 169	15 263 209 15 269 378 1 254 255 6 139 145 0 75 75 0 65 65 0 37 37 93 2,763 2,886	PA	大型	D
<b>   </b>	A→D 自動車 金車種	0 0 0 0	151         0         151           177         0         177           143         1         171           143         0         143           79         1         80           38         1         39           29         0         22           22         0         22           1765         6         1,771	B = A   A   A   A   A   A   A   A   A   A	C=B   C=B	D-C OBME AB AB AB AB AB AB AB AB AB AB
分類/自動車3分類 時間帯/8:00~23	3	大類 小類 4 173 2 136 7 101 8 125 2 121 9 143 8 107	3 12 1 1 1 0 0 0 62 1,	Design   D	September   Sept	各計能権 40円 人型 7.5型 7.5型 7.5型 7.5型 7.5型 7.5型 7.5型 7.5
公 宏	A→C 自動車	747	64 66 0 97 87 1 85 85 1 52 54 0 22 22 1 22 22 1 22 1 22 1 23 1 11 11 0 768 782 18	H	A-Market - A-A-A-A-Market - A-A-A-A-Market - A-A-A-A-A-Market - A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-A-	D-B   B   B   B   B   B   B   B   B   B
(1)	l I ⊢	大型 大型 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	0 16 1 0 35 2 0 37 0 0 27 0 2 14 2 0 15 0 0 15 0 0 4 0	(47) 合計	(2) (2) (2) (3) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	2 C C C C C C C C C C C C C C C C C C C
①(今井橋南側付近)	I I ⊢	大型 小野 小計 パイ 3 14 17 2 25 25 1 25 26 1 25 26 1 26 26 1 26 26 1 26 36 1 26 37 2 8 10	2 32 34 0 27 27 1 11 12 1 15 15 0 14 4 17 292 309	Am A	C—D (BB) (AB) (AB) (AB) (AB) (AB) (AB) (AB)	20
◎交差点①	W .F	日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本		# 大阪   A   A   A   A   A   A   A   A   A	海 (東 (東 (東 (東 (東 (東 (東 (東 (東 (東	# 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2



◎交差点② (津山駅前)

米っぱ		HE IN THE	파 / 8:00~23:00 (19백제)	₩		(1/今-初期)	
一個大型	A→B	A→C	A→D	Ц	大型車 <u>流出計</u> 全事籍 退入率 自動者	大型車	A 7-2-1-3-1
時間帯大型	小型・小計・バイク 合計	大型	大型・小型・小計・バイク	合計 大型 小型 小計 バイク	大型、小型	10元十 大型 小型 小型 パイク 合計	
$8 \sim 9 \sim $	2 2 0	2 0 2 2 0	2 0 3 3 0	0 2 2 0 8	7 0.00 1 13 14	0 14 7.14 1 20 21 0 21 4.76 0 2	PET I
$10 \sim 11$	1 0	2 2 4 0	0 4 4 1	5 2 7 9 1	0 22.22 1 8 9	7 1 19 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	大学 一
$1 \sim 12$	1 1 0	1 0 3 3 0 0	3 3 0	3 0 7 7 9	7 0.00 0 13 13	0 13 0.00 0 20 20 20 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	
$3 \sim 14 0$	2 2	5 0 0 0 0	0 3 3 0	3 0 8 8 0	8 0.00 0 5 5	0 13 13 0 13 0	
	3		0 0 0	0 9 9 0	6 0.00 0 10 10	0 5 40.00 3 9 12 0 12 25.00 4 3	
6~ 17 0	3 8	0 3 3	3 3 0	0 6 6 0	9 0.00 0 15 15	0 15 0.00 0 24 24 0 24 0.00 2 24 2	
	2 2 0	5 0 2 2 0	2 1 11 12 0		0	1 27 28 0	*
0 ~ 19 0 ~ 20 1	0 01 6	10 0 1 1 0	1 0 5 5 3	8 1 15 16 3	19 6.25 0 15 15	0 15 0.00 1 30 31 3 34 3.23 1 35 3	/
			2 0 3 3 0		6 16.67 0 11 11	1 16	(学は歌ロータリー
1 ~ 22 0	0 0	0 0	0 0 0 0	0 0 0 0	0 10/Vid# 0	0 19 0.00 0 19 19 0 19 0.00 1 38 3	\
18 V	37 1	1 0 II	1 550 553	8 161 171 18	120 5 70 11 168 170	96 776 36 00 9 808 8 008 8 00 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6 7 6	
	7 210	0 110	110 021	11.11	0,12	0 0000 707 01 0110	
進入路				В	,	<b> </b>	【ピーク時交通量(自動車計)】 17 時台
方向		B→D	B→A		大型車	大型車 断面計	
14 TH 16	田野年 分子 分手橋 土地・土地・土地・	四部末   田野井   分手橋   日野井   十里   七里   七里   七里   七里   七里   七里		会手橋 十里 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	金単橋 混入率 十世 ・・世 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	田野東   出車   出車   大野   小野   小野   小野   小野   小野   小野   小野	
6 ~	9 1	62, 350, 412, 5	0 5 5 0	71 355	3 396	4 751 875 17 892 14.17 0 7	- 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12
$9 \sim 10$ 13	12 25 0	241 296 0	0 2 2 0 9	Ш	20.73 73 347	7 427 17.38 141 607 748 7 755 18.85 2 16 1	3
$0 \sim 11 = 2$	3 5 0	53 228 281 2	0 0 0 0		19.23 51 329	13.42 106 560 666 6	12 + 5
~ 12	4 9 0	40	0 10	10 45 331 376 3	379 11.97 64 324 388	$\perp$	4 2 4
	10 17	50 244 279 5	000	丄	17.19 45 272	527	100
5 ∼ 14 4 ∼ 15	2 6 0	36 291 257 1	8 0 0 0 0	1	15.21 66 308	637	499 459 425
		59 236 295 4	0	241	22.01 47	560 675 5 680	98
	4 13 0	38 261 299 0	9 0 3 3 0	268	14.92 31 345	8.24 7.8 613 691 7 698	48 - 18
$17 \sim 18$ 8	7 15 0	15 21 404 425 2 42	0	29 415	6.53 33 449	9 935 6.70 2 43	>
l		20 314 334 2	4 12	328	8.64 21 361	5.50 52 689 741 4 745	_
~ 20	9 12 4	259 0	0 4 4 0		9.09 16 234	6.40 41 484 525 5 530 7.81 7	世帯口 (4) -
$21 \sim 22$ 0	2 0		0 0 2	2 4 101 105 0	105 3.81 3 104 107	0 107 2.80 71 205 212 0 212 3.30 2 16 1	(c)
~ 23	3 3 0	53 1	1 0		5.26 3 66	4.35 6 120	
合計 81	68 149 7 1	156 505 3,569 4,074 28 4,102	2 5 56 61 0		4,319 13.80 568 4,319 4,887	11 4,948 11.62 1,159 8,012 9,171 96 9,267 12.64 28 244 27	
※18				C		(1/ 左: 4/ 無)	[15時間交通事(白衛声計)]
四人間 日子田	4	-	g		# J# -	10000000000000000000000000000000000000	ľ
HIS		日本の	日本日		人出来 企业第 治入法	人出来 公主報 出工機 白曜世 今末編 出工機	(A)
時間帯 大型	小型・小計 バイク 合計	計 大型 小型 小計 バイク 合計	大型 小型 小計 バイク	会計 大型 小型 小計 バイク	大型 小型	大型   小型   小計   パイク   合計	121
3 ~ 9 11	0 99	66 0 2 2 0		21 61	25.61 18 20	47.37 39 81	駐車場
9 ~ 10	30	30 0 2 2 0		222	41.51 22 43	2 67 33.85 44 74 118 2 120 37.29 3 15	3
~ 0.	23334	34	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	12 48 65 0	65 39.58 12 24 36	37 33.33 31 53 84 1 85 36.90 0 3	23 🔸
~ 13	31		1 0 1	15 49	96 39 18 34	L	100 100
2 ~ 1 d d	0 91	l	l	11		25 54 79 1 80	, 1507
~ 12	100			97 81	02 11 12.02	1 00	5,088 4,567 4,074
0 1 2	- 0	0 0 0	0 121 00	L	20.77	0 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 0	7
~ 12	32	l	l	17 42	60 2881 18 28 46	105	×
7 ~ 18 7	48		8	17 50	25.37 13 40	24.53 30 90 120 2	283
~ 19	-		L	15 81	97 15.63 15 43 58	154 1 155 19.48 3 24	
~ 20	0 61		121	4 38	9.52 4 21	16.00 8 59 67 4 71 11.94 4	
$0 \sim 21 = 0$	0	0 0 0 0	0 0 16 16 0		31 0.00 1 26 27	1 57 58 0 58 1.72 1	
$21 \sim 22 - 12$	17 0	0 0 0 0	0 4	1 20	4.76 0 1.7	0.00 1 37 38 0	
$2 \sim 23$ 1	10 0	0 0 0 0	0 01 21 21 0	11 11	12 8.33 11 19 20	0 20 5.00 2 30 32 0 32 6.25 0 5	
合計 95	405 500 5 5	505 11 17 18 0 18	18 102 181 283 0	283 198 603 801 5	806 24.72 177 424 601	13 614 29.45 375 1,027 1,402 18 1,420 26.75 32 287 31	
and in the				t		AND BEAUT	
個人配 小 正 可	1	1 1			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
	自動車	一位を対し	一世毎年	_	会重編 部入総   日参東	全庫橋 海入路   自動車   全庫橋 海入路	
時間帯 大型	小型 小計 パイク 合計	大型 小型 小計 パイク 6	大型 小型 小計 バイク		合計 大型 小型 小計 パイジ	大型 小型 小計 パイク 合計	
8 ~ 9	8 9 0	392 435 11	9 15	53 415	11.32 73	820	
	4 5 0	332 397 7	9 29	75 365	17.05 69 260	0 329 20.97 144 625 769 9 778 18.73 1 10 1	
$0 \sim 11 = 0$	7 7 0	7 44 323 367 4 371	8	52 349	4	720 8	
~ 12	1 2 0	310 367 4	7 27	65 338	16.13 50 358	Ц	
$2 \sim 13 0$	0 6 6	259 307 8	11 21	59 289	16.95 39 274	12.46 98 563 661 13 674	
3 ~ 14	4 4 0	292 330 1	9 22	47 318	12.88 54 276	695 4	
l	7 0	000	177 )	170 00	10.64 44 202	700 6 713 16 67 0	
	10	91 398 340 7	00 00 00	30 361	7 67 45 999	12 25 75 653 798 8	
	0	436 450 7	30 20	127 86	506 5 61 90 456 485	A 80 F 08 F 7 097 084 11 005 F 77 80	
l	1 00	11 326 337 1	8 37 45	19 366	4 94 25 365	6 41 44 731 775 7	
19 ~ 20	000	900 11 908 919 1 990	1 11 15	19 19 998 940 1	5 00 29 961	7 7 7 34 489 593 4 597	
l	D 0	1 200 713	77 77 70	077 71	007 107 77 101 100	5 2 6 00.0 120 # 620 89# #6 11 60.3 68# 00.0 18 60.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.3 68# 00.0 18 60.0 18	
	20	20 120	201			20 22 2007	

工事中 (右/15h) 3,560 372 画 352 3,381 √ √ ½ → ½ **-** å⊙ 3,853 369 18 40 521 浄山駅ロークリー 4,400 403 ′₫, (a) Δ ## (C) 令 自転車 自転車 自転車 全車種沿 金東橋 2 合計 543 543 784 626 663 金車橋 合計 532 601 784 667 730 大型 46 自動車交通量調査集計表(令和6年9月16日/月曜日) 小型 小型 全車種合計 分 類 / 自動車3分類(小型車・大型車・バイク車)、自転車・歩行者 時間幣 / 8:00∼23:00 (15時間) 小型 大型 A→D 自動車 小計 小型 小型 ○→A 自動車 小計 A→C 当動業 小学 小型 小型 ◎交差点② (津山駅前) 小型 大型 進入路 方向

(n)

(n)

#### 交差点名:交差点①今井橋南側付近

(平日\_現況①)

Г	IN	(流入部)	A	A	A	В	В	С	С	D	D	1	
	NT	車線タイプ	左折	直進	右折	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折	Ť	
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800		
	WCO	車線幅員による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	Ī	
	W	(車線幅員) m	3.4	3.0	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0		
	GCO	縦断勾配による補正値	0.98	0.98	0.98	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配)%	-2.1	-2.1	-2.1	1.2	1.2	0.7	0.7	0.2	0.2		
種	TCO	大型車混入率による補正値	0.989	0.989	0.989	0.967	0.967	0.994	0.994	0.986	0.986		
補	Т	(大型車混入率)%	1.7	1.7	1.7	4.9	4.9	0.9	0.9	2.0	2.0		
正	LCO	左折車混入による補正値	_	_	_	0.985	_	0.899	_	0.916	_		
値	ELT	左折車当量	_	_	_	1.282	_	1.255	_	1.282	_		
	FL	左折確率	0.85	_	_	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	23	_	_	90	_	23	_	90	_		
	LR	(左折率)%	_	_	_	5.4	_	44	_	32.6	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない	_	_	少ない	_	少ない	_	少ない	_		
	RCO	右折車混入による補正値	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
		右折車当量	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	_	_	0.897	_	0.607	_	0.908	_	0.638		
	RR	(右折率)%	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	$\mathbf{q}$	(対向直進交通流率) 台/秒	_	_	0.030	_	0.133	_	0.027	_	0.117		
	S(q)	(対向直進交通飽和流率) 台/秒	_	_	0.556	_	0.556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数)台/サイクル	_	_	1	_	2	_	1	_	2		
	K(h)	(現示変り目捌け台数) 台/時			24		47		24		47		
_	Ι	(車線タイプ)	左折	直進	右折	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1,530	1,938	1, 745	1, 905		1, 787	1, 789	1,806			
1	S1	実1時間当り交通容量:台/時	282	357	433	1, 191	583	329	454	1, 129	642		
	Q	(交通量) 台/時	34	97	170	446	27	193	25	709	131		1. 11. 1.
1.	SNT	正規化交通量	0.022	0.050	0.084	0.234		0.108	0.001	0.393	_		交差点
結		(必要現示率)										需要率	需要率
果		1 Φ	0.022	0.050				0.108				0. 108	
項		2 Ф			0.084				0.001			0.084	
目	λ3	3 Ф				0. 234				0.393		0. 393	0.585
目	λ4	4 <b>Ф</b>											
	λ5	5 Ф											
		(混雑状況)											
		混雑度	0. 121	0.272	0.393	0.374	0.046	0.587	0.055	0.628	0.204	ļ	
	SL	道路構造令滞留長(ζ): m	20		73		16		15		60		
	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m	14		66		11		10		51		
	SL	実質滞留長: m (C-G)	8		40		3		6		13		

#### 交差点名:交差点①今井橋南側付近

(平日\_開店後①)

NS	IN	(流入部)	Α	Α	Α	В	В	С	С	D	D		
SB	NT	車線タイプ	左折	直進	右折	直·左	右折	直·左	右折	直・左	右折		
WCO 東線幅員による補正値	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1	1	1		
W	SB	飽和交通流率の基本値	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000			
GCO 総断の配による補正値	WC		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各 G (縦断内配)%	W		3.4	3.0	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0		
極 TCO	GC0		0.98	0.98	0.98	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
# T (大型車混入率)% 1.7 1.7 1.7 4.9 4.9 0.9 0.9 0.9 2.0 2.0	-		-2.1	-2.1	-2.1	1.2	1.2	0.7	0.7	0.2	0.2		
正 LCO 左折車混入による補正値			0. 989	0.989	0.989	0.967	0.967	0.994	0.994	0.986	0.986		
値 ELT   左折電当量			1.7	1.7	1.7		4.9		0.9		2.0		
FL 左折確率			_	_	_		_		_		_		
日			_	_	_		_		_		_		
LR		_ * · · · _ ·		_	_		_		_		_		
PN (往復横断者数)			23	_	_		_		_		_		
RCO 右折車混入による補正値			_	_	_		_		_		_		
ERT   右折確当			少ない					少ない		少ない	_	•	
FR 右折確率			_	_	_			_	_	_			
RR (右折率) %			_	_		_		_		_			
q       (対向直進交通流率) 台/秒       -       -       0.030       -       0.137       -       0.031       -       0.121         S(q)       (対向直進交通飽和流率) 台/秒       -       -       0.556       -       0.556       -       0.556       -       0.556         K(c)       (現示変り目捌け台数) 台/時       -       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       1       -       2       -       -       47       -       2       -       47       -       2       -       47       -       2       -       47       -       2       -       47       -       2       -       4       -       -       2       -       -       4       -       -       -       -       -       - </td <td>1 1</td> <td></td> <td>_</td> <td>_</td> <td>0.897</td> <td>_</td> <td>0. 599</td> <td>_</td> <td>0.896</td> <td>_</td> <td></td> <td></td> <td></td>	1 1		_	_	0.897	_	0. 599	_	0.896	_			
S(q)       (対向直進交通飽和流率) 台/秒       -       -       0.556       -       0.47       -       24       -       -       47       -       -       -       47       -       -       -       47       -	1 1		_	_		_		_		_			
K(c) (現示変り目捌け台数) 台/時			_	_						_			
K(h) (現示変り目捌け台数) 台/時			_	_									
(車線タイプ)         左折         直進         右折         直・左         右折         <			_						_				
S     飽和交通流率: 台/青時     1,530     1,938     1,745     1,901     —     1,787     1,789     1,808     —       S1     実1時間当り交通容量: 台/時     282     357     433     1,188     571     329     440     1,130     629       Q     (交通量) 台/時     34     110     170     465     40     193     29     724     131       SNT     正規化交通量     0.022     0.057     0.084     0.245     —     0.108     0.400     —     現示の 奈差点 需要率	K(h)												
S1     実1時間当り交通容量:台/時     282     357     433     1,188     571     329     440     1,130     629       以交通量)台/時     34     110     170     465     40     193     29     724     131       SNT     正規化交通量     0.022     0.057     0.084     0.245     —     0.108     0.003     0.400     —     現示の 交差点 需要率 需要率       果 入 1     1     0     0.022     0.057     0.084     0.003     0.003     0.084       日 入 3     3     0     0.084     0.245     —     0.400     —     0.400     —       1 人 4     4     0     0.245     —     0.400     —     0.400     —     0.592       1 人 4     4     0     0.245     —     0.400     —     0.400     —     0.592       1 人 4     4     0     0.245     —     0.066     0.641     0.208       1 人 5     5     0     0.121     0.308     0.393     0.391     0.070     0.587     0.066     0.641     0.208       1 公 方     2     0     0     0     0     0     0     0     0     0     0       2     0     0     0 <t< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>													
田 Q (交通量) 台/時 34 110 170 465 40 193 29 724 131 カ SNT 正規化交通量 0.022 0.057 0.084 0.245 — 0.108 0.003 0.400 — 現示の 交差点 需要率 需要率 需要率 需要率													
力     SNT     正規化交通量     0.022     0.057     0.084     0.245     一     0.108     0.003     0.400     一     現示の 交差点 需要率													
## (必要現示率) ## 要率 ## 要率 ## 要率 ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##												TH = 0	
果 え 1 1 Φ 0.022 0.057 0.108 0.108 項 え 2 Φ 0.084 0.003 0.004 目 え 3 Φ 0.245 - 0.400 - 0.400 - 0.400 0.592 日 え 4 Φ 0.245 - 0.400 - 0.400 0.592 日 入 5 Φ 0.008 0.393 0.391 0.070 0.587 0.066 0.641 0.208 SL 道路構造令滞留長(ζ): m 20 - 73 - 24 - 17 - 60 SL 道路構造令滞留長(ζ=1.5): m 14 - 66 - 16 - 12 - 51			0. 022	0.057	0.084	0. 245		0. 108	0.003	0.400			,
項		(/2//2011//											需要率
目			0.022	0.057				0. 108					
日					0.084	0.045			0.003	0 100			0 500
入5     5 Ф       (混雑状況)       CON 混雑度     0.121 0.308 0.393 0.391 0.070 0.587 0.066 0.641 0.208       SL 道路構造令滞留長(ζ): m     20 一 73 一 24 一 17 一 60       SL 道路構造令滞留長(ζ=1,5): m     14 一 66 一 16 一 12 一 51						0. 245				0.400		0.400	0.592
(混雑状況)  CON 混雑度  0.121 0.308 0.393 0.391 0.070 0.587 0.066 0.641 0.208 SL 道路構造令滞留長(ζ): m 20 - 73 - 24 - 17 - 60 SL 道路構造令滞留長(ζ=1.5): m 14 - 66 - 16 - 12 - 51													
CON     混雑度     0.121     0.308     0.393     0.391     0.070     0.587     0.066     0.641     0.208       SL     道路構造令滞留長(ζ): m     20     —     73     —     24     —     17     —     60       SL     道路構造令滞留長(ζ=1,5): m     14     —     66     —     16     —     12     —     51	<u>λ 5</u>	0 1											
SL     道路構造令滞留長(ζ): m     20     -     73     -     24     -     17     -     60       SL     道路構造令滞留長(ζ=1,5): m     14     -     66     -     16     -     12     -     51		(11-71-1-12-2)											
SL 道路構造令滞留長(ζ=1.5): m 14 - 66 - 16 - 12 - 51												•	
	***************************************												
1 151 1津州県20日・151 1 2 - 40 - 4 - 7 - 191 1													
	SL	実質滞留長:m (C-G)	8		40		4		7		13		

	IN	(流入部)	A	A	A	В	В	С	С	D	D	Ī	
	NT	車線タイプ	左折	直進	右折	直:左	右折	直・左	右折	直左	右折		
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800		
	WCO	車線幅員による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1	
	W	(車線幅員) m	3. 4	3.0	3.0	3.4	3.0	3. 4	3.0	3.4	3.0		
	GCO	縦断勾配による補正値	0.98	0.98	0.98	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配)%	-2.1	-2.1	-2.1	1.2	1.2	0.7	0.7	0.2	0.2		
種	TCO	大型車混入率による補正値	0.988	0.988	0.988	0.959	0.959	0.982	0.982	0.965	0.965		
補	Т	(大型車混入率)%	1.8	1.8	1.8	6.2	6.2	2.6	2.6	5.3	5.3		
正	LCO	左折車混入による補正値	_	_	_	0.979	_	0.889	_	0.939	_		
値	ELT	左折車当量	_	_	_	1.281	_	1.255	_	1.281	_		
	FL	左折確率	0.85	_	_	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	23	_	_	80	_	23	_	80	_		
	LR	(左折率)%	_	_	_	7.6	_	49. 2	_	23	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない			少ない		少ない		少ない			
	RCO	右折車混入による補正値	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	ERT	右折車当量	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	_	_	0.942	_	0.696	_	0.960	_	0.707		
	RR	(右折率)%	_	_		_		_		_			
	q	(対向直進交通流率) 台/秒	_	_	0.017	_	0.095	_	0.012	_	0.091		
	S(q)	(対向直進交通飽和流率) 台/秒	_	_	0. 556	_	0.556	_	0.556	_	0. 556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数) 台/サイクル	_	_	1	_	2	_	1	_	2		
_	K(h)	(現示変り目捌け台数) 台/時 (車線タイプ)		直進	26 	— 古 +	51 		26 	 	51 ++c		
_	s	(単様ダイノ) 飽和交通流率:台/青時	左折		右折	直・左	右折	直・左	右折 1,768	直・左	右折		
	S1	関州父趙孤学:	1, 528 306	1,936	1, 743 499	1,878		1, 746 349	524	1, 812 1, 100	709		
出		(交通量) 台/時	18	387 42	109	1, 140 356	683 18	120	35	444	702 89		
	SNT	正規化交通量	0.012	0.022	0. 048	0. 190	10	0.069	0.005	0. 245	09	現示の	交差点
結	5111	(必要現示率)	0.012	0.022	0.040	0.150		0.009	0.003	0. 240		売のの	文 左 点 需要率
果	2 1	1 Φ	0.010	0 000				0.069				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	而安华
釆	λ1 λ2	2 Φ	0.012	0.022	0, 048			0.069	0.005			0.069	1
目目	λ3	3 Φ			0.048	0. 190			0.005	0. 245		0. 048 0. 245	0, 362
	$\lambda 4$	3 Ψ 4 Φ				0.190				0. 240		0. 240	0.302
	λ5	5 Φ											1
1	7.0	(混雑状況)											L
1	CON	混雑度	0.059	0 100	0.210	0.312	0.026	0.244	0.067	0.404	0. 127		
1	SL	低雜及   道路構造令滞留長(ζ): m	10	0. 109	0. 218	0.312	10	0. 344	19	0.404	43		
1	SL	<u> 道路構造で価値区(ξ): m</u> 道路構造令滞留長(ζ=1.5): m	7		39		7		13		33		
1	SL	<u> 実質滞留長:m (C-G)</u>	4		24		2		13 8		<u>აა</u> 9		
<u> </u>	)JL	大貝仰田文・川 (しつり)	4		44				0		9	l	

#### 交差点名:交差点①今井橋南側付近

(休日\_開店後①)

Г	IN	(流入部)	A	A	A	В	В	С	С	D	D	1	
	NT	車線タイプ	左折	直進	右折	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折	Ī	
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800	1	
	WCO	車線幅員による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
	W	(車線幅員) m	3.4	3.0	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0	3.4	3.0		
	GCO	縦断勾配による補正値	0.98	0.98	0.98	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配)%	-2.1	-2.1	-2.1	1.2	1.2	0.7	0.7	0.2	0.2		
種	TCO	大型車混入率による補正値	0.988	0.988	0.988	0.959	0.959	0.982	0.982	0.965	0.965		
補	Т	(大型車混入率)%	1.8	1.8	1.8	6.2	6.2	2.6	2.6	5.3	5.3		
正	LCO	左折車混入による補正値		_	_	0.977	_	0.889	_	0.941	_		
値	ELT	左折車当量	_	_	_	1.281	_	1.255	_	1.281	_		
	FL	左折確率	0.85	_	_	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	23	_	_	80	_	23	_	80	_		
	LR	(左折率)%	_	_	_	8.3	_	49.2	_	22. 2	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない			少ない		少ない		少ない		[	
	RCO	右折車混入による補正値	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	ERT	右折車当量	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	_	_	0.942	_	0.684	_	0.948	_	0.695		
	RR	(右折率)%	_	_	_	_	_	_	_	_	_		
	q	(対向直進交通流率) 台/秒	_	_	0.017	_	0.099	_	0.015	_	0.096		
	$S_{(q)}$	(対向直進交通飽和流率) 台/秒	_	_	0.556	_	0.556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数)台/サイクル	_	_	1	_	2	_	1	_	2		
	K(h)	(現示変り目捌け台数)台/時			26		51		26		51		
_		(車線タイプ)	左折	直進	右折	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1,528	1,936	1, 743	1,874		1,746	1,768	1,816		ļ	
١.	S1	実1時間当り交通容量:台/時	306	387	499	1, 138	667	349	512	1, 103	685	1	
出		(交通量) 台/時	18	55	109	375	31	120	39	459	89		I
力	SNT	正規化交通量	0.012	0.028	0.048	0.200		0.069	0.007	0.253		現示の	交差点
結		(必要現示率)										需要率	需要率
果		1 Φ	0.012	0.028				0.069				0.069	ļ
	λ2	2 Ф			0.048				0.007			0.048	
目	λЗ	3 Ф				0.200				0. 253		0. 253	0.370
目	1	4 Φ											ļ
	λ5	5 Ф											
		(混雑状況)											
	CON	混雑度	0.059	0.142	0.218	0.330	0.046	0.344	0.076	0.416	0.130	]	
	SL	道路構造令滯留長(ζ): m	10		49		17		21		43		
	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m	7		39		12		15		33		
	SL	実質滞留長: m (C-G)	4		24		4		9		9		

	IN	(流入部)	A	В	В	С	С	D	D		
	NT	車線タイプ	左直右	直・左	右折	直・左	右折	直・左	右折		
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	2,000	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800		
	WCO	車線幅員による補正値	0.95	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
	W	(車線幅員) m	2. 4	3.4	3. 1	3. 2	3.2	3.4	3. 2		
	GCO	縦断勾配による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配) %	1.0	-0.1	-0.1	0.5	0.5	0.1	0.1		
種	TCO	大型車混入率による補正値	0.964	0.956	0.956	0.849	0.849	0.962	0.962		
補	Т	(大型車混入率)%	5. 3	6.5	6.5	25.4	25.4	5.6	5.6		
正	LCO	左折車混入による補正値	0. 939	0.990	_	0.804	_	0.997	_		
値	ELT	左折車当量	1.248	1.283	_	1.248	_	1.283	_		
	FL	左折確率	0.85	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	19	98	_	19	_	98	_		
	LR	(左折率) %	26. 3	3.4	_	98	_	0.9	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない	少ない	_	少ない	_	少ない	_		
	RCO	右折車混入による補正値	1.035	_	_	_	_	_	_		
	ERT	右折車当量	0.946	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	0. 999	_	0.618	_	0.998	_	0.636		
	RR	(右折率) %	63. 2	_	_	_	_	_	_		
	q	(対向直進交通流率) 台/秒	0.000	_	0.128	_	0.001	_	0.118		
	$S_{(q)}$	(対向直進交通飽和流率)台/秒	0.556	_	0.556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数)台/サイクル	2	_	1	_	2	_	1		
	K(h)	(現示変り目捌け台数)台/時	48		24		48		24		
_		(車線タイプ)	左直右	直·左	右折	直·左	右折	直・左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1, 780	1,893	1,721	1, 365		1,918	1,732		
Ι.	S1	実1時間当り交通容量:台/時	285	1, 300	774	218	290	1, 317	808		
出		(交通量) 台/時	19	440	4	49	18	463	36		
力	SNT	正規化交通量	0.011	0.232	0.000	0.036		0.241	0.007	-	交差点
結		(必要現示率)								需要率	需要率
果	λ1	1 Ф	0.011			0.036				0.036	
項	λ2	2 Ф		0. 232				0.241		0. 241	
目	λ3	3 Ф			0.000				0.007	0.007	0. 284
目	λ4	4 Φ									
	λ5	5 Ф									
		(混雑状況)									
	CON	混雑度	0.067	0.338	0.005	0. 225	0.062	0.352	0.045		
1	SL	道路構造令滞留長(ζ): m			3		13		21		
	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m			2		9		15		
	SL	実質滞留長: m (C-G)	_		2	_	5		9		

#### 交差点名:交差点②津山駅前

(平日\_開店後②)

	IN	(流入部)	Α	В	В	С	С	D	D	]	
	NT	車線タイプ	左直右	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	2,000	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800		
	WCO	車線幅員による補正値	0.95	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
	W	(車線幅員) m	2. 4	3.4	3. 1	3.2	3.2	3.4	3.2		
	GCO	縦断勾配による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配)%	1.0	-0.1	-0.1	0.5	0.5	0.1	0.1		
種		大型車混入率による補正値	0.964	0.956	0.956	0.849	0.849	0.962	0.962		
補	Т	(大型車混入率)%	5. 3	6.5	6.5	25.4	25.4	5.6	5.6		
正		左折車混入による補正値	0.939	0.991	_	0.804	_	0.998	_		
値		左折車当量	1. 248	1.283	_	1.248	_	1.283	_		
	FL	左折確率	0.85	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	19	98	_	19	_	98	_		
	LR	(左折率)%	26. 3	3. 2	_	98	_	0.8	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない	少ない		少ない		少ない			
	RCO	右折車混入による補正値	1.035	_	_	_	_	_	_		
	ERT	右折車当量	0.946	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	0. 999	_	0.600	_	0.998	_	0.619		
	RR	(右折率)%	63. 2	_	_	_	_	_	_		
	$\mathbf{q}$	(対向直進交通流率) 台/秒	0.000	_	0.136	_	0.001	_	0.127		
	S(q)	(対向直進交通飽和流率) 台/秒	0.556	_	0.556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数) 台/サイクル	2	_	1	_	2	_	1		
	K(h)	(現示変り目捌け台数) 台/時	48		24		48		24		
_	1-	(車線タイプ)	左直右	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1, 780	1, 895	1, 721	1, 365		1,920	1,732		
L	S1	実1時間当り交通容量:台/時	285	1, 301	747	218	290	1, 318	781		
	Q	(交通量) 台/時	19	472	4	50	18	495	37		1. 10. 10
	SNT	正規化交通量	0.011	0. 249	0.000	0.037		0. 258	0.008	現示の	交差点
結		(必要現示率)								需要率	需要率
	λ1	1 Φ	0.011			0.037				0.037	
		2 Ф		0. 249				0. 258		0. 258	
目	λ3	3 Ф			0.000				0.008	0.008	0.303
目	λ4	4 Ф									
	λ5	5 Ф									
		(混雑状況)									
		混雑度	0.067	0.363	0.005	0.229	0.062	0.376	0.047		
1	SL	道路構造令滞留長(ζ): m			3		13		22		
	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m			2		9		15		
	SL	実質滞留長:m (C-G)	_		2	_	5		10		

	IN	(流入部)	A	В	В	С	С	D	D	1	
	NT	車線タイプ	左直右	直・左	右折	直・左	右折	直左	右折		
	NS	(車線数)	工匠石	旦 江	الات الد 1	旦 江	⊿⊒371 1	旦 江	الات الا 1		
	SB	飽和交通流率の基本値	2,000	2,000	1, 800	2,000	1,800	2,000	1,800		
		車線幅員による補正値	0.95	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1, 000		
	W	(車線幅員) m	2. 4	3. 4	3. 1	3. 2	3. 2	3. 4	3. 2		
	GCO	(単級幅員) III 縦断勾配による補正値	1.00	1.00	1.00	1. 00	1. 00	1.00	1. 00		
各	G	(縦断勾配)%	1.00	-0. 1	-0. 1	0. 5	0. 5	0. 1	0. 1		
種		大型車混入率による補正値	0.896	0. 952	0. 952	0.835	0. 835	0. 963	0. 963		
補	Т	(大型車混入率による補工値) (大型車混入率) %	16. 7	7. 3	7. 3	28. 3	28. 3	5. 5	5. 5		
正		左折車混入による補正値	0.834	0. 988	— ·	0.807		0. 995			
	ELT	左折車当量	1. 239	1. 282	_	1. 239	_	1. 282	_		
IE	FL	左折確率	0.85	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	15	92	_	15	_	92	_		
	LR	(左折率) %	83. 3	4. 3	_	100	_	1. 9	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない		_	少ない	_	少ない	_		
	RCO	右折車混入による補正値	1.000	<i>91</i> 4 V ·		<i>91</i> 4 V ·		<i>y</i> / <sub>4</sub> v ·			
		右折車当量	1. 110	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	1.000	_	0.675	_	0. 999	_	0.688		
	RR	(右折率)%	0	_	_	_	_	_	_		
	q	(対向直進交通流率) 台/秒	0.000	_	0. 103	_	0.000	_	0.098		
	S(a)	(対向直進交通飽和流率) 台/秒	0.556	_	0. 556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数)台/サイクル	2	_	1	_	2	_	1		
	K(h)	(現示変り目捌け台数)台/時	51	_	26	_	51	_	26		
_	11(11)	(車線タイプ)	左直右	直·左	右折	直・左	右折	直·左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1,420	1,881	1, 714	1,348		1,916	1,733		
	S1	実1時間当り交通容量:台/時	203	1, 303	875	193	265	1, 328	904		
出		(交通量) 台/時	6	368	4	18	28	376	27		
力	SNT	正規化交通量	0.004	0. 196	0.000	0.013		0. 196	0.001	現示の	交差点
結		(必要現示率)								-	需要率
果	λ1	1 Ф	0.004			0.013				0.013	1111 2
項	$\lambda_2$	2 Ф		0. 196		0.010		0. 196		0. 196	
ΙÊ	λ3	3 Ф			0.000				0.001	0.001	0.210
I	λ4	4 Ф									***************************************
1	λ5	5 Ф									
		(混雑状況)									
	CON	混雑度	0.030	0. 282	0.005	0.093	0. 106	0. 283	0.030		
	SL	道路構造令滞留長(ζ): m	- 0.030		3		19		15		
	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m			2		13		10		
	SL	実質滞留長:m (C-G)			1		8		7		
Щ	<u> </u>	大具仰田以・川 (( ())	l		1		0		- 1	l	

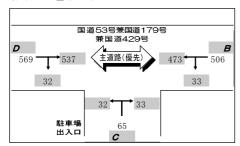
#### 交差点名:交差点②津山駅前

(休日\_開店後②)

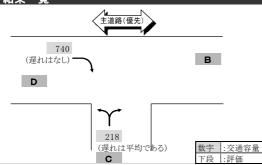
	IN	(流入部)	Α	В	В	С	С	D	D	1	
	NT	車線タイプ	左直右	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	NS	(車線数)	1	1	1	1	1	1	1		
	SB	飽和交通流率の基本値	2,000	2,000	1,800	2,000	1,800	2,000	1,800		
	WCO	車線幅員による補正値	0.95	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
	W	(車線幅員) m	2. 4	3.4	3. 1	3.2	3.2	3.4	3.2		
	GCO	縦断勾配による補正値	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		
各	G	(縦断勾配)%	1.0	-0.1	-0.1	0.5	0.5	0.1	0.1		
種	TCO	大型車混入率による補正値	0.896	0.952	0.952	0.835	0.835	0.963	0.963		
補	Т	(大型車混入率)%	16. 7	7.3	7.3	28.3	28.3	5. 5	5. 5		
正		左折車混入による補正値	0.834	0.989	_	0.807	_	0.995	_		
値	ELT	左折車当量	1.239	1.282	_	1.239	_	1.282	_		
	FL	左折確率	0.85	0.85	_	0.85	_	0.85	_		
	GP	歩行者用青時間(G-5):秒	15	92	_	15	_	92	_		
	LR	(左折率)%	83. 3	4	_	100	_	1.7	_		
	PN	(往復横断者数)	少ない	少ない	_	少ない	_	少ない	_		
	RCO	右折車混入による補正値	1.000	_	_	_	_	_	_		
	ERT	右折車当量	1.110	_	_	_	_	_	_		
	FR	右折確率	1.000	_	0.649	_	0.999	_	0.663		
	RR	(右折率)%	0	_	_	_	_	_	_		
	q	(対向直進交通流率) 台/秒	0.000	_	0.111	_	0.000	_	0.107		
	S(q)	(対向直進交通飽和流率)台/秒	0.556	_	0.556	_	0.556	_	0.556		
	K(c)	(現示変り目捌け台数)台/サイクル	2	_	1	_	2	_	1		
	K(h)	(現示変り目捌け台数) 台/時	51		26		51		26		
_		(車線タイプ)	左直右	直·左	右折	直·左	右折	直·左	右折		
	S	飽和交通流率:台/青時	1,420	1,883	1, 714	1,348		1, 916	1,733		
١.	S1	実1時間当り交通容量:台/時	203	1, 305	839	193	265	1, 328	867		
	Q	(交通量) 台/時	6	400	4	19	28	408	28		T
	SNT	正規化交通量	0.004	0.212	0.000	0.014		0. 213	0.001	現示の	交差点
結		(必要現示率)								需要率	需要率
	λ1	1 Ф	0.004			0.014				0.014	1 1
	λ2	2 Ф		0.212				0.213		0. 213	
目	λ3	3 Ф			0.000				0.001	0.001	0. 228
目	λ4	4 Φ									,
	λ5	5 Ф									
1		(混雑状況)									
	CON	混雑度	0.030	0.307	0.005	0.098	0.106	0.307	0.032		
1	SL	道路構造令滞留長(ζ): m			3		19		16		
1	SL	道路構造令滞留長(ζ=1.5): m			2		13		11		
	SL	実質滞留長: m (C-G)	_	_	1	_	8	_	7		

#### ●信号機のない交差点の交通容量の計算

#### (出入口\_平日)







#### 【流入部D 右折】 ●主道路からの右折

●主道路か	らの右折	(D ⇒ C)	
IN	流入路	= D	
NF	流れ	= 右折	
Mn	実交通量	= 32 台/時	
Mh	主道路交通量	= 1/2 × B左折 + B直	進
		$= 1/2 \times 33 + 4$	73
		= 490 台/時	
tg	臨界間隔(秒)	= 5 秒	
max.Mn0		= 740 台/時	
P値		_	
max.Mn		= 740 台/時	
	max.Mn — Mn	= 740 $-$ 32	
		= 708 台/時	

評価 遅れはなし

Mn/ma:	x.Mn	=	32	÷	740
		=	4	%	
P値:	P(D)	=	0.975		

#### ●主道路への左折 (C ⇒ D)

IN	流入路	=	С
NF	流れ	=	左折
Mn	実交通量	=	32 台/時
Mh	主道路交通量	=	1/2 × B左折 + B直進
		=	$1/2 \times 33 + 473$
		=	490 台/時
tg	臨界間隔(秒)	=	6 秒
max.Mn0		=	560 台/時
P値			
混用車線:	【流入部C 左	・右	混用】 参照
max.Mn cl		=	560 台/時

# ●<u>主道路への右折</u> (C ⇒ B) IN 流入路 = C

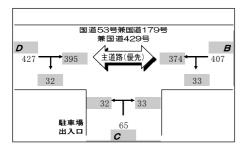
11 N	ひにノヘルロ		C
NF	流れ	=	右折
Mn	実交通量	=	33 台/時
Mh	主道路交通量	=	1/2 × B左折 + B直進 + D直進 + D右折
		=	$1/2 \times 33 + 473 + 537 + 32$
		=	1,059 台/時
tg	臨界間隔(秒)	=	7.5 秒
max.Mn0		=	140 台/時
P値	P(D)	=	0.975
混用車線:	【流入部C 左	··右	混用】 参照
max Mn cr		=	137 台/時

#### 【流入部C 左·右 混用】

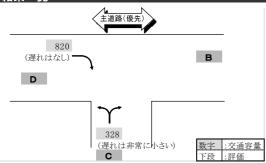
混用車線:主道路を横断は	よび主道路への左折、主道路への右折
1	- = <u>C左折 / c流入計</u> - C左折のmax.Mn cl + <u>C右折 / c流入計</u> - C右折のmax.Mn cr
max.Mn	C左折のmax.Mn cl C右折のmax.Mn cr
	= $32 / 65$ $+$ $33 / 65$
	560
	$=\frac{0.492}{0.508}$
	560 137
max.Mn	= 218 台/時
max.Mn — Mn	= 218 $-$ 65
	= 153 台/時

評価 遅れは平均である

#### (出入口\_休日)







#### 【流入部D 右折】 ●主道路からの右折 (D ⇒ C) IN 流入路 = D NF 流れ = 右折 実交通量 Mn 32 台/時 = 1/2 × B左折 + B直進 = 1/2 × 33 + 374 主道路交通量 Mh = 391 台/時 臨界間隔(秒) tg 5 秒 max.Mn0 820 台/時 P値 = 820 台/時 = 820 - 32 = 788 台/叶

評価 遅れはなし

max.Mn – Mn

max.Mn

Mn/max	.Mn	=	32	÷	820
		=	4	%	
P値:	P(D)	=	0.975		

#### ●主道路への左折 (C ⇒ D) 流入路 IN NF 流れ Mn = 32 台/時 = 1/2 × B左折 + B直進 = 1/2 × 33 + 374 Mh 主道路交通量 = 391 台/時 臨界間隔(秒) = 6秒 max.Mn0 = 630 台/時 P値 混用車線: 【流入部C 左·右 混用】参照 max.Mn cl = 630 台/時

主道路への	D右折		(C ⇒ B)
IN	流入路	=	C
NF	流れ	=	右折
Mn	実交通量	=	33 台/時
Mh	主道路交通量	=	1/2 × B左折 + B直進 + D直進 + D右折
		=	$1/2 \times 33 + 374 + 395 + 32$
		=	818 台/時
tg	臨界間隔(秒)	=	7.5 秒
max.Mn0		=	230 台/時
P値	P(D)	=	0.975
混用車線:	【流入部C 左	·右	混用】 参照
max.Mn cr		=	224 台/時

#### 【流入部C 左·右 混用】

混用車線: 主道路を横断および主道路への左折、主道路への右折 = C左折 / c流入計 + C右折 / c流入計 C左折のmax.Mn cl + C右折のmax.Mn cr max.Mn  $= \frac{32 / 65}{630} + \frac{33 / 65}{224}$ = 0.492 + 0.508 
 630
 224

 = 328 台/時
 = 65
 max.Mn max.Mn — Mn = 263 台/時

評価 遅れは非常に小さい