交通予測結果

1 対象店舗の概要

図表 1-1 に、予測対象店舗の概要を示す。

図表 1-1 予測対象店舗の概要

店舗名	薬王堂黒磯豊住店
店舗面積	1, 190. 45 m²
以上日本日 世 五	出入口1…左折入出庫(搬入車両兼用)
駐車場運用計画	出入口2…左折入出庫
来客車両経路の予測方法	来客範囲における世帯数分布から来客車両経路を予測し、店舗
及び検討内容	出入口の交通処理能力及び周辺交通環境への影響を検討する。
備考	Г

2 自動車来台数の予測

図表 2-1 に、必要駐車台数及び自動車来台数の予測結果を示す。

図表 2-1 必要駐車台数の予測結果

【栃木県基準 必要駐車台数】

事項				事項算出のための計算式等
	地区区分(用途地域)	その他地区 (第一種住居地域、		那須塩原市の人口 113,661人(2024.10.1/那須塩原市ホームページ)
S	店舗面積	1.190 千	· m²	店舗面積1,190.45 m²
А	店舗面積当たりの 日来店客数原単位	1,064.29 人	/千㎡	人口40万人未満・店舗面積5,000㎡未満・その他地区 1,100-30S
В	ピーク率	14.4 %		
L	駅からの距離	- m		300m以上
С	自動車分担率	90 %		■栃木県基準 人口10万人以上40万人未満/その他地区
D	平均乗車人員	1.500 人	/台	■栃木県基準 店舗面積5,000㎡未満⇒1.500人
Е	平均駐車時間係数	0.348		■栃木県基準 店舗面積20,000㎡未満⇒(30+5.5S)/105
α	補正係数	1.000		■栃木県基準 ホームセンター0.7、総合スーパー0.8 その他上記以外⇒1.0
	1日の自動車来台数	760 台	/目	$A \times \alpha \times S \times C \div D$
	ピーク時間の自動車来台数	109 台	/ピーク時間	(1日の自動車来台数: A×α×S×C÷D)×B
	必要駐車台数	38 台		(ピーク時間の自動車来台数: A×α×S×C÷D×B)×E
	計画駐車台数	38 台		駐車台数は、必要駐車台数を満たしています。

3 来客経路の予測

3.1 予測方法

下記の手順で来客経路を予測した。

① 来客分布範囲の設定

来客分布範囲は店舗を中心に半径2km程度とした。(図表3-1参照)。

② アクセス経路の設定

周辺の主要幹線道路を経由して来店するとした(図表 3-2 参照)。

③ 来客分布範囲の分割(ゾーニング) 来客分布範囲内を方面別に分割した。(図表 3-1 参照)。

④ 方面別世帯数構成比の推計及び方面別ピーク時間自動車来台数の設定 図表 2-1 で算出したピーク時間の来台数に、方面別世帯数構成比を乗じて方面別ピーク時間来台数を算出した(図表 3-3 参照)。

図表 3-3 方面別世帯数構成比及び方面別自動車来台数

	世帯数 (世帯)	世帯数構成比	来台数 (台/ピーク時間)
ゾーンA	422	4.28%	5
ゾーンB	1,597	16.19%	18
ゾーンC	1,692	17.15%	19
ゾーンD	2,482	25.16%	27
ゾーンE	961	9.74%	10
ゾーンF	1,248	12.65%	14
ゾーンG	1,464	14.84%	16
計	9,866	100.0%	109

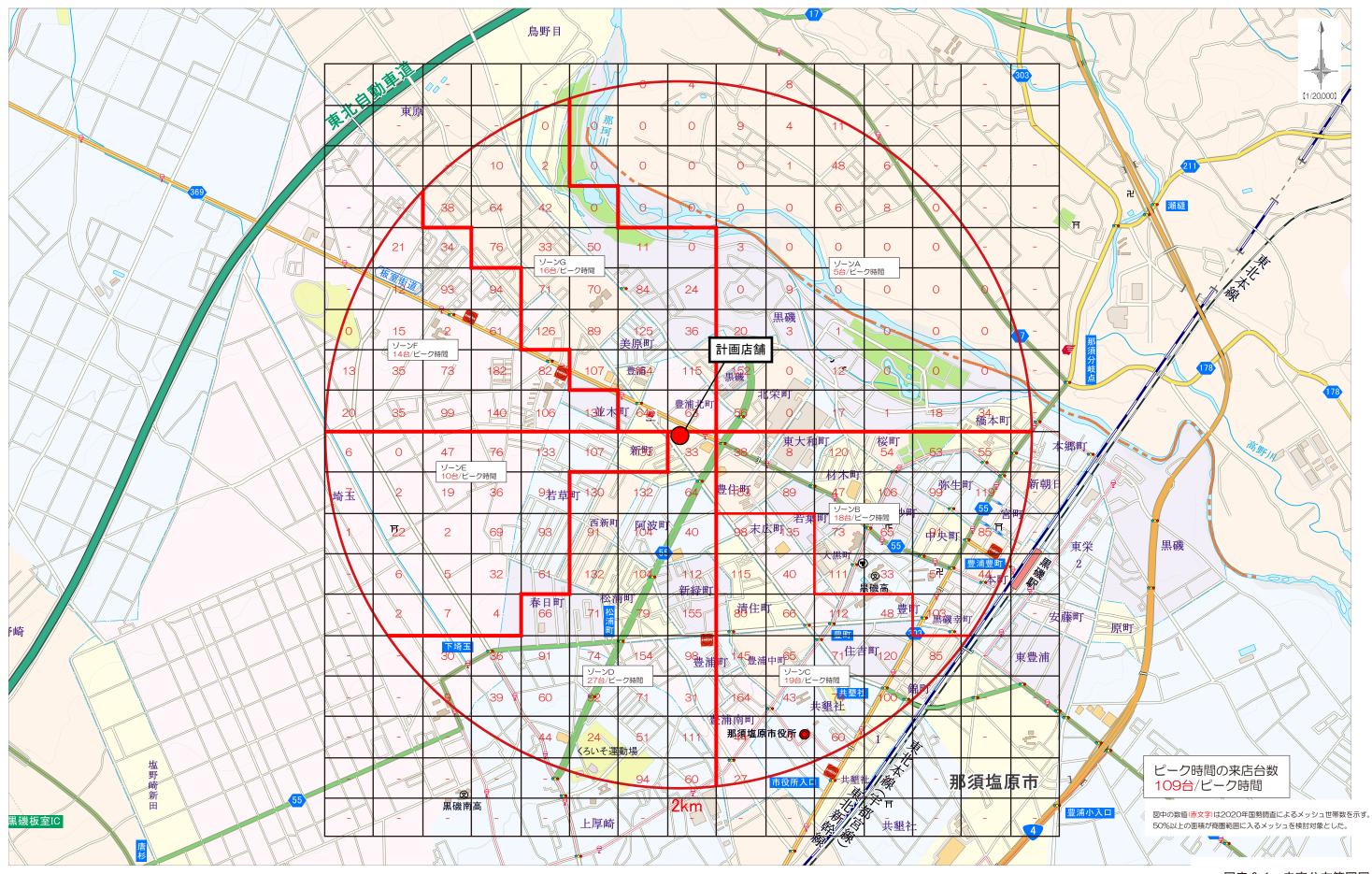
※世帯数は、「2020年国勢調査結果等」による。

⑤ 方向別自動車来台数の設定

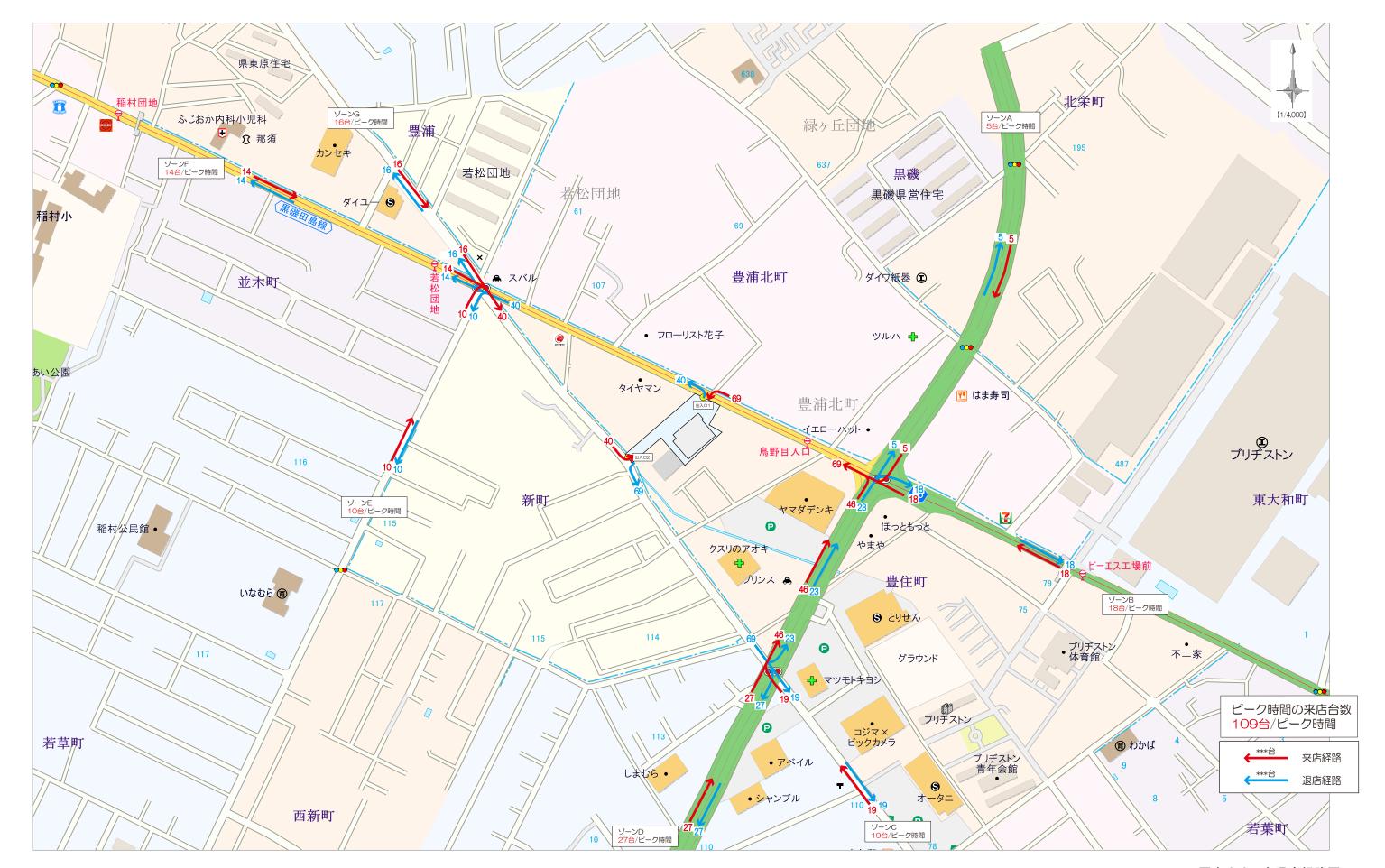
方面別自動車来台数をその方面を分担するアクセス経路に割り振り、店舗周辺における来客の自動車来台数・退店台数を推定した。

3.2 予測結果

店舗周辺の来店退店経路及び走行台数の予測結果を図表 3-2 に示す。



図表 3-1 来客分布範囲図 ゾーン分割図



図表 3-2 来退店経路図

4 周辺交通への影響評価

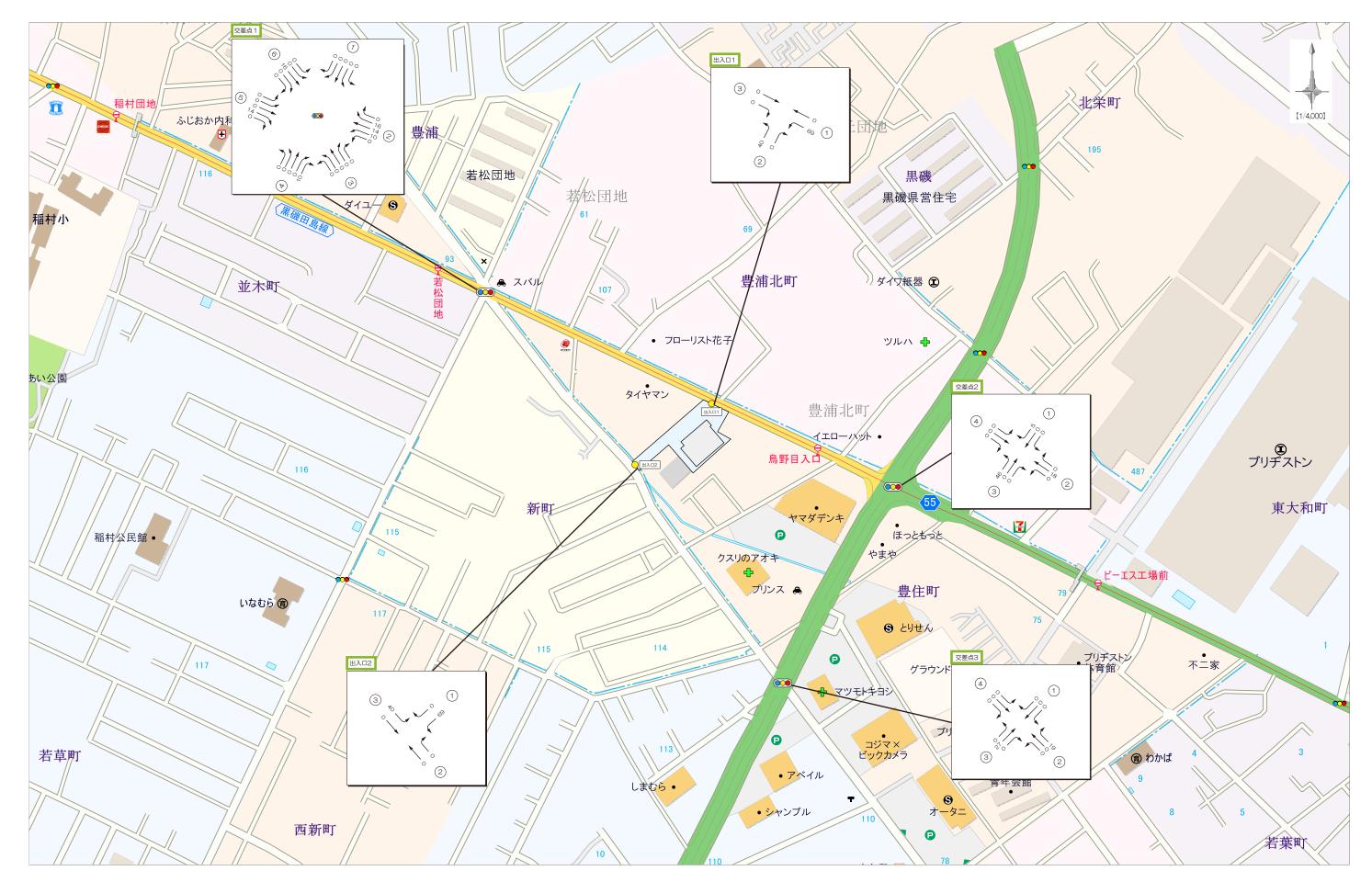
4.1 交通量の設定

図表 4-1~図表 4-4 に、交通量の設定根拠、開発交通量、開店前交通量(現況交通量実 測値)、開店後交通量(開店前交通量+開発交通量)を示す。

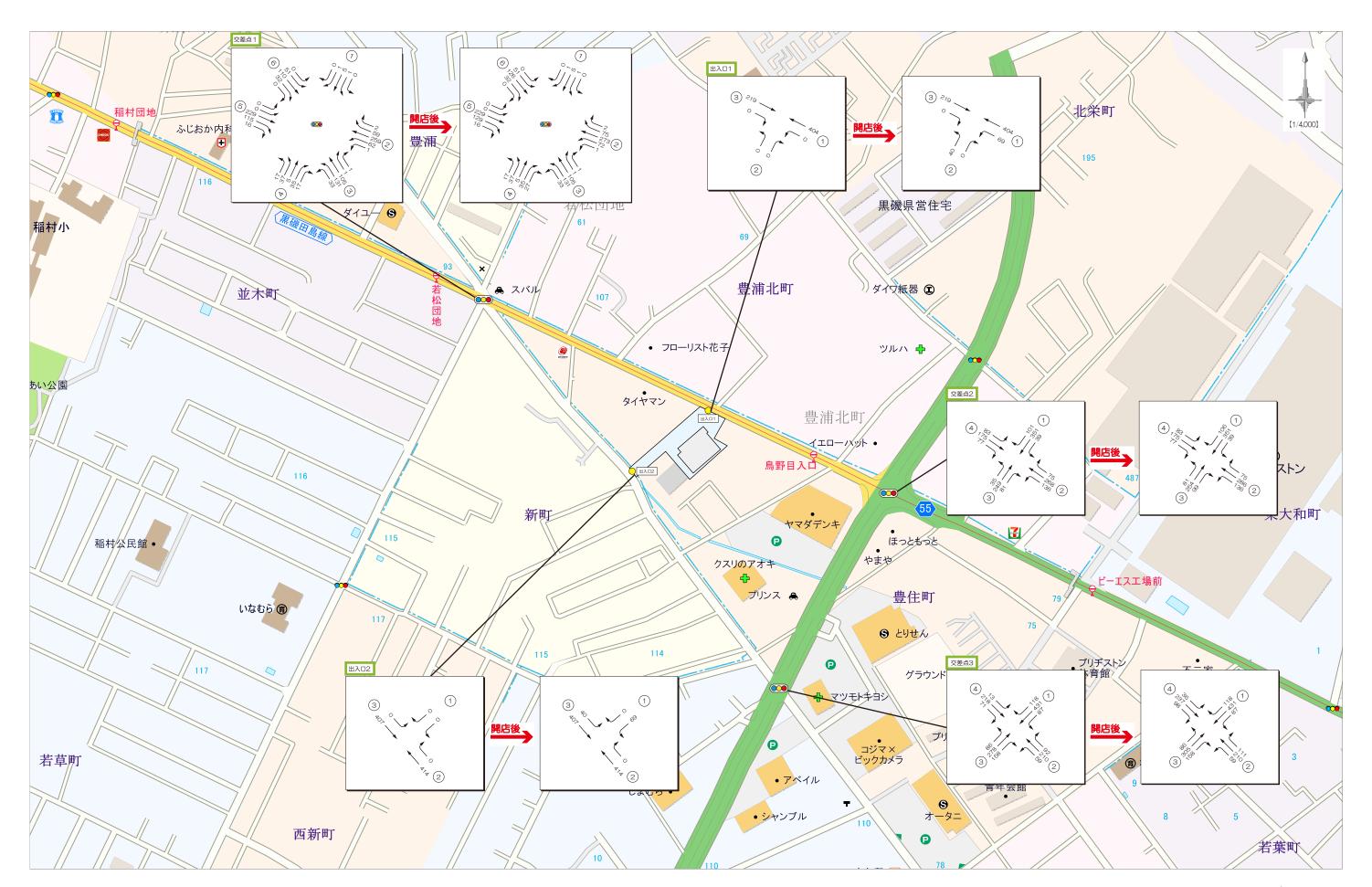
交通量調査は、店舗の営業時間及び周辺道路交通量のピーク時間を考慮し、 $7\sim19$ 時に実施した。

図表 4-1 交通量の設定根拠

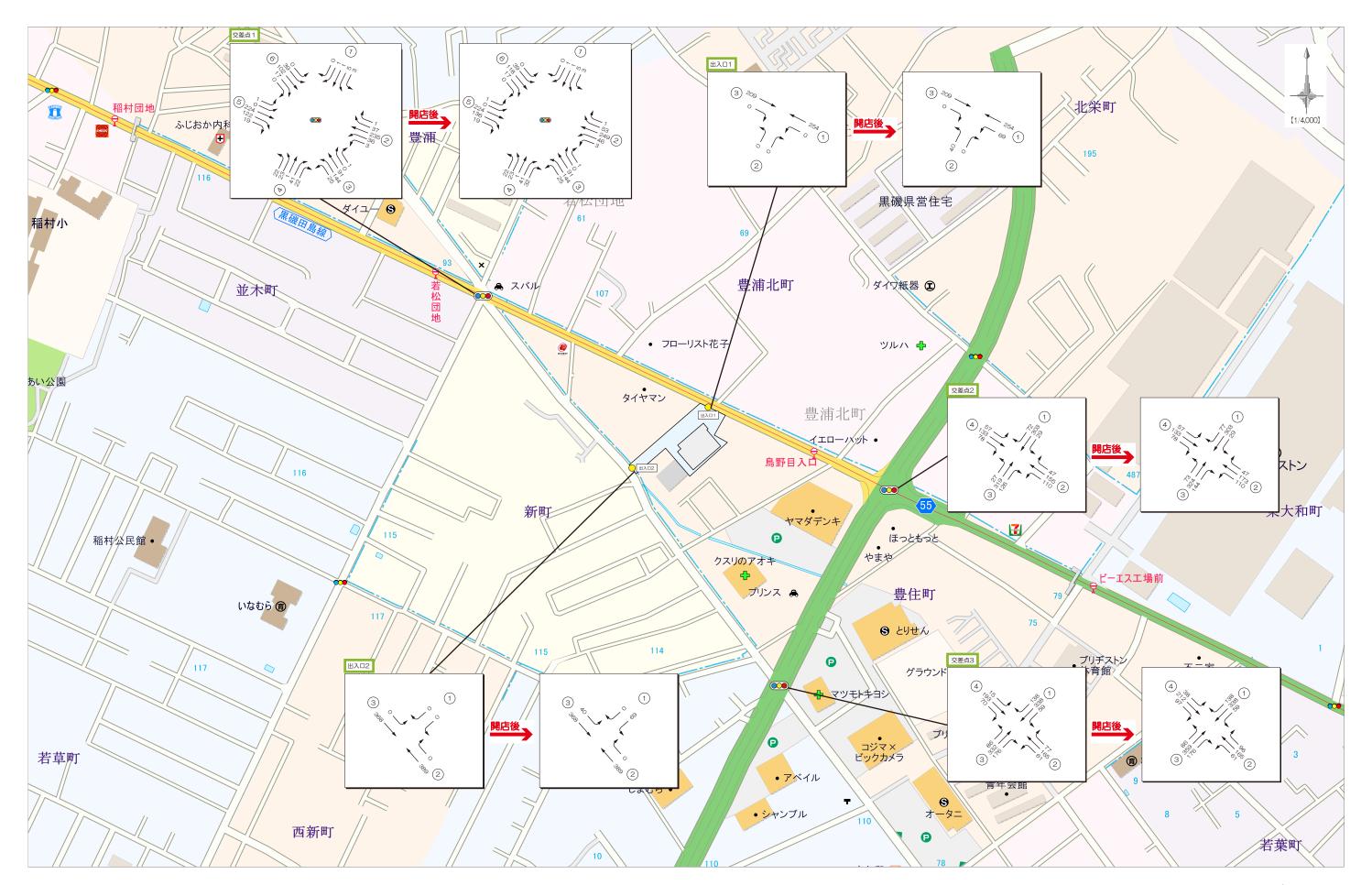
項目	設定内容
開店前交通量	■交差点 1 …下記交通量調査結果 平日: 2024 年 3 月 11 日(月)7:00~19:00 実施 休日: 2024 年 3 月 10 日(日)7:00~19:00 実施 ■交差点 2 ~ 3 …下記交通量調査結果 平日: 2024 年 10 月 21 日(月)7:00~19:00 実施 休日: 2024 年 10 月 20 日(日)7:00~19:00 実施 ■出入口 1 ~ 2 …交差点の交通量調査結果より推計
開発交通量	図表 4-2 参照
開店後交通量	開店前交通量+開発交通量
影響評価検討時間帯	交差点交通量のピーク時間を影響評価時間帯とした。 交差点1…平日17時台、休日13時台 交差点2…平日17時台、休日15時台 交差点3…平日17時台、休日16時台 ※検討時間帯は、営業時間を考慮し朝の通勤時間帯以外を設定した。



図表 4-2 開発交通量



図表 4-3 開店前後の交通量の比較(平日ピーク時間)



図表 4-4 開店前後の交通量の比較 (休日ピーク時間)

4.2 交通処理能力の検討方法

① 店舗出入口における交通処理能力

店舗出入口における交通運用は、信号処理のない一時停止制御による交通運用(非優先 交通が優先交通の間隙をぬって交差または合流するように制御する交通運用)に該当す る。下記計算式により交通処理能力を検討した(パラメータは、図表 4-5 参照)。

交通容量とは、非優先交通が通行可能な最大交通量であることから、計画交通量が交通容量以下の場合は、周辺交通への影響が小さいと判断した。

$$c_x = Q_x \frac{\exp(-Q_x g_x)}{1 - \exp(-Q_x h_x)}$$

ここで

Cx: 従道路流入部の方向別(x は直進,右折,左折の別)の交通容量〔台/時〕

Qx: 従道路の x 方向交通と交錯する交通需要(Vi)の総和〔台/時〕

V_i: 従道路の x 方向交通と交錯する方向別の交通需要〔台/秒〕

 g_x : 従道路の x 方向交通が通過可能と判断する交通需要 Q_x の最小ギャップ (臨界ギャップ) 〔秒〕

 h_x : 従道路のx方向交通が同一ギャップを2台連続して通過できるときの追従車頭時間 [秒]

【「平面交差の計画と設計」基礎編 p135 式 3.2.2】

図表 4-5 一時停止交差点における基本臨界ギャップと追従車頭時間(HCM2010 の例)

	基本臨界ギ	ヤップ(秒)gχ	
交通流	2 車線道路 (主道路)	4 車線道路 (主道路)	基本追従車頭時間(秒) hx
主道路(優先交通)からの右折	4. 1	4. 1	2. 2
従道路(非優先交通)からの左折	6. 2	6. 9	3. 3
従道路(非優先交通)の直進	6. 5	6. 5	4.0
従道路(非優先交通)からの右折	7. 1	7. 5	3. 5

※出典資料は米国方式(右側通行)であるため、左側通行に修正した。

② 信号交差点における交通処理能力

信号交差点においては、交差点需要率・交通容量比を算出し、交通処理能力を検討した。

4.3 交通処理能力の検討結果

周辺交差点及び出入口の交通解析結果を図表 4-6~図表 4-9 に示す。

図表 4-6 交通処理能力の検討結果

項目	検討結果
	■ 需要率0.9以下であり影響小
交差点 1 ~ 3	■ 交通容量比1. 0以下であり影響小
	(図表 4-7 参照)
	交通容量≥交通量 となっていることから、周辺交通への影響は小さいと考えられる。
出入口1~2	(図表 4-8 参照)

図表 4-7 信号交差点の交通解析結果

■交差点1

検討 時間帯	需要率		方向	車線	交通	備考	
	開店前	開店後	1.7		開店前	開店後	
			1	左直右	0.024	0.024	
平日ピーク			2	左直右	0.503	0. 566	退店経路
17時台	0.476	0.499	3	左直右	0.678	0. 678	
サイクル長			4	左直右	0. 425	0.460	来店経路
110秒			⑤	左直右	0. 526	0. 563	来店経路
			6	左直右	0.480	0. 515	来店経路
			1	左直右	0.036	0.036	
休日ピーク			2	左直右	0.364	0. 494	退店経路
11時台	0.466	0. 492	3	左直右	0.662	0.662	
サイクル長	0.400	0.492	4	左直右	0.380	0. 426	来店経路
95秒			(5)	左直右	0.561	0.603	来店経路
	(6	左直右	0.382	0.417	来店経路

■交差点2 解析結果

検討 時間帯	需要率		方向	車線	交通名	備考	
40 let 10	開店前	開店後	153		開店前	開店後	
				左直	0.257	0. 257	
			1	直	0.257	0. 257	
				右	0.169	0. 178	来店経路
				左	0.216	0. 216	
平日ピーク 17時台			2	直	0.309	0.329	来店経路
	0. 257	0.268		右	0.096	0.096	
サイクル長 120秒				左直	0.208	0. 253	来店経路
_			3	直	0.208	0. 253	退店経路
				右	0.154	0.188	退店経路
			(4)	左直	0.277	0. 277	
			4	右	0.116	0.120	
			1	左直	0.199	0. 199	
				直	0.199	0. 199	
				右	0.118	0. 127	来店経路
				左	0.188	0.188	
休日ピーク 15時台			2	直	0.196	0. 219	来店経路
	0.201	0.219		右	0.061	0.061	
サイクル長 110秒				左直	0.230	0. 271	来店経路
			3	直	0.230	0. 271	退店経路
				右	0.200	0. 229	退店経路
			(4)	左直	0. 223	0. 223	
			4)	右	0.107	0.111	

検討 時間帯	需要	平率	方向	車線	交通名	備考	
0 -0 1 1	開店前	開店後	1.3		開店前	開店後	
				左直	0.302	0.302	
			1	直	0.302	0.302	
				右	0.174	0.180	
平日ピーク			2	左直	0.457	0. 457	
17時台	0.304	0.304	4	右	0.172	0. 216	来店経路
サイクル長	0.304	0.304		左直	0.240	0. 257	
120秒			3	直	0.240	0. 257	来店経路
				右	0.278	0. 278	
			(4)	左直	0.320	0.386	退店経路
			4)	右	0.136	0. 187	退店経路
			1	左直	0.242	0. 242	
				直	0.242	0. 242	
				右	0.224	0. 232	
休日ピーク			(2)	左直	0.381	0.381	
16時台	0. 264	0, 272	4	右	0.133	0.171	来店経路
サイクル長	0.204	0.212		左直	0.286	0.304	
110秒			3	直	0.286	0.304	来店経路
				右	0.284	0. 284	
			(4)	左直	0.285	0.350	退店経路
			(±)	右	0.116	0. 161	退店経路

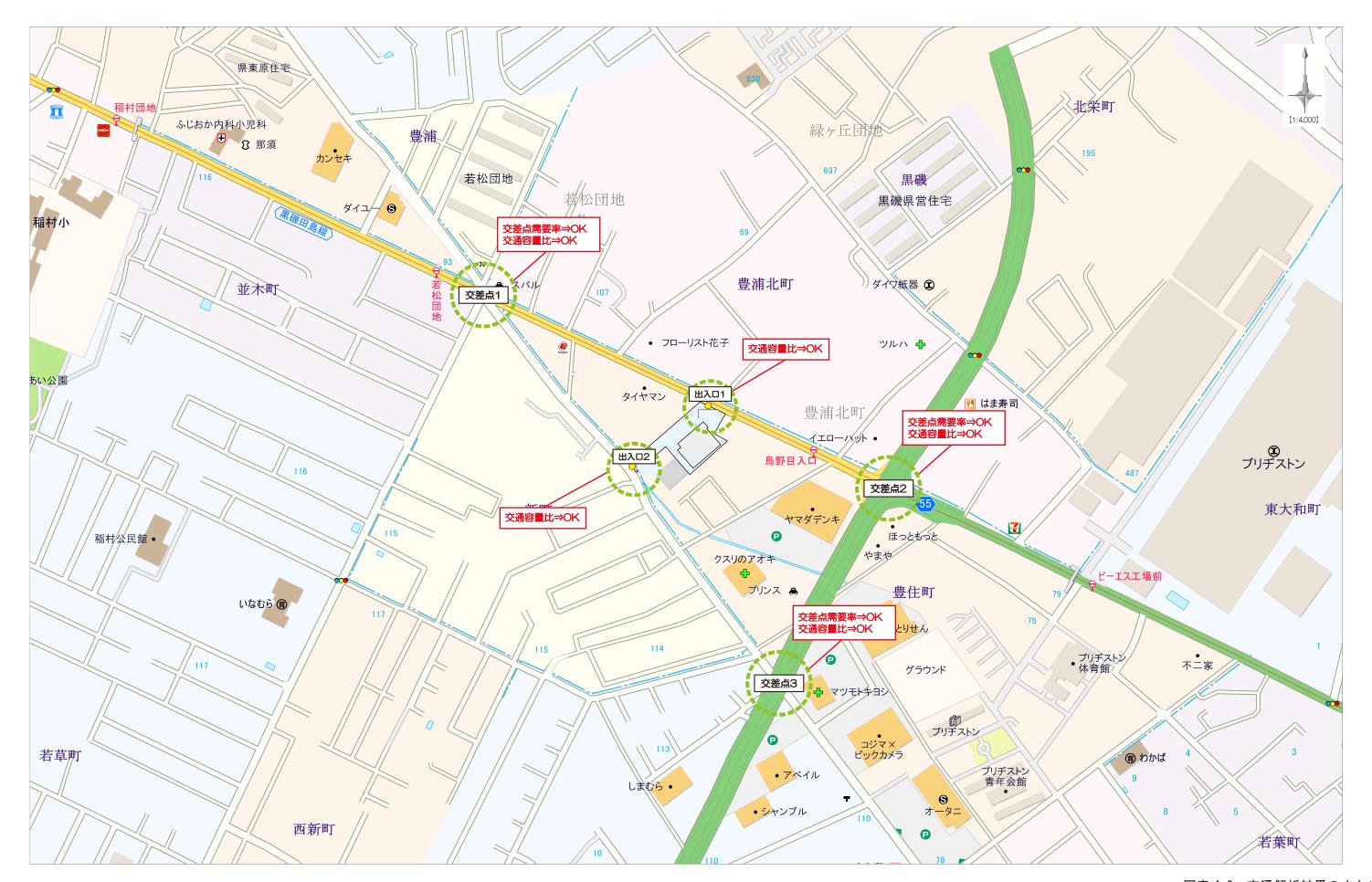
図表 4-8 出入口の交通解析結果

■出入口1 解析結果

		交通量 (台/時)	Qx (台/秒)	gx (秒)	hx (秒)	交通容量 (台/時)	交通容量差 (台/時)	交通 容量比	評価	備考
	主道路(流入部③)からの右折	0	0. 131	4. 1	2. 2	1, 101	1, 101	0.000	ОК	右折入庫
平日 開店後	従道路(流入部②)からの左折	40	0.112	6. 2	3. 3	651	611	0.061	ОК	左折出庫
	従道路(流入部②)からの右折	0	0. 173	7. 1	3. 5	403	403	0.000	ОК	右折出庫
	主道路(流入部③)からの右折	0	0.090	4. 1	2. 2	1, 245	1, 245	0.000	ОК	右折入庫
休日 開店後	従道路(流入部②)からの左折	40	0.071	6.2	3. 3	788	748	0.051	ОК	左折出庫
	従道路(流入部②)からの右折	0	0. 129	7. 1	3. 5	511	511	0.000	ОК	右折出庫

■出入口2 解析結果

		交通量 (台/時)	Qx (台/秒)	gx (秒)	hx (秒)	交通容量 (台/時)	交通容量差 (台/時)	交通 容量比	評価	備考
7.1	主道路(流入部②)からの右折	0	0. 124	4. 1	2. 2	1, 123	1, 123	0.000	ОК	右折入庫
平日 開店後	従道路(流入部①)からの左折	69	0. 113	6. 2	3. 3	647	578	0.107	ОК	左折出庫
	従道路(流入部①)からの右折	0	0. 228	7. 1	3. 5	295	295	0.000	ОК	右折出庫
44. 17	主道路(流入部②)からの右折	0	0. 113	4. 1	2. 2	1, 162	1, 162	0.000	ОК	右折入庫
休日 開店後	従道路(流入部①)からの左折	69	0. 102	6. 2	3. 3	684	615	0.101	ОК	左折出庫
, A	従道路(流入部①)からの右折	0	0. 210	7. 1	3. 5	327	327	0.000	ОК	右折出庫



図表 4-9 交通解析結果のまとめ

4.4 入庫待ちスペース

図表 4-10 に、駐車場の入口における入庫待ち駐車場スペースを示す。

図表 4-10 駐車場入口の入庫待ち駐車場スペース

	来客車両来	台数	入庫処理 可能台数	入庫処理 可能台数	必要駐車待	評価	
	台/ピーク時間	台/分		(台/分)	計画値	計算結果	計皿
出入口1	69	1.15	450	7.5	5	-34.0	0
出入口2	40	0.67	450	7.5	5	-38.6	0

- 【注1】(必要駐車待ちスペース)=(当該入口の1分当たりの来台数×1.6
 - -当該入口の1分当たりの入庫処理可能台数)×6(m:平均車頭間隔)
- 【注2】入庫処理能力は、ゲート有り・平面自走式駐車場の入庫処理能力(指針により8秒/台)を使用。
- 【注3】必要駐車待ちスペースの計画値は、出入口から車両進入後に優先車線と交差する位置までの 距離とした。

図表 4-10 から、(計画値>必要駐車待ちスペースの計算結果)となっており、入庫待ち駐車スペースは問題ないと考えられる。

以上の検証結果から、周辺道路の交通処理・出入口の処理に問題はないと考えられるが、混雑が予想される日等には、状況に応じて誘導員配置等の対応を行い、混雑緩和に努めることとする。

交通量調査結果

【交通量調査結果(平日)】 ■調査地点 交差点1 ■調査日時 2024年3月11日(月)7:00~19:00 ■備考 若松駐在所前交差点(①②③方向) 那須塩原警察署者 交差点交通量 1013 1064 1008 1052 1184 1135 1080 1095 1201 1226 1800 1600 1400 1200 1000 800 600 400 200 0 県道369号線 30 m 7時台 8時台 10時台 11時台 12時台 13時台 14時台 15時台 15時台 15時台 時間帯 流入流出は、 交差点への流入流出を示す。 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数 7時台 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入 流入台数 8時台 9時台 10時台 11時台 12時台 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 13時台 14時台 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入 流入台数 大型車 全車種計 0.0% 0.0% 0.0% 小型車 大型車 全車種計 200 121 0 0 200 18時台 4 0.0% 大型車混入率 流入台数 0.0% 0.0% 0.0% 0.0% 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 合計 0.0% 0.0%

【交通量調査結果(平日)】

流人台数 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数

■調査地点	交差点1
■調査日時	2024年3月11日(月)7:00~19:00
■備考	若松駐在所前交差点(④⑤⑥方向)

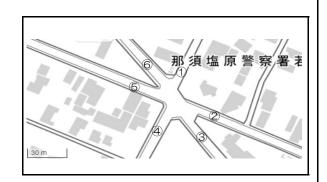


	出を示す。															
	_	(A)→(S)	4)→6	④方向	(d)→(2)	(4)→(3)	5)→6	(5)→(1)	5方向 5→2	(5)→(3)	(5)→(4)	6→1)		6方向		6
	小型車	26	42	(4)→(1) O	(4)→(2) 79	4,→3	0	(b)→(1)	182	69	16	©→(1)	60→2 68	<u>6</u> →3	6→4 19	(6)
	大型車	0	0	Ö	0	0	0	0	9	3	0	0	1	0	0	
	全車種計	26	42	Ö	79	16	ő	Ö	191	72	16	ő	69	95	19	1
7時台	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	4.7%	4.2%	0.0%	0.0%	1,4%	0.0%	0.0%	C
	流入台数			163					279					183		
	流出台数			317					107					34		
	小型車	32 2	71	0	82	18	1	0	180	87	14	0	60		34	
	大型車	2	0	0	1	11	0	0	12	7	2	0	3			
8時台	全車種計	34	71	0	83	19	1	0	192	94	16	0	63			
	大型車混入率	5.9%	0.0%	0.0%	1.2%	5.3%	0.0%	0.0%	6.3%	7.4%	12.5%	0.0%	4.8%		0.0%	(
	流入台数 流出台数			207 349					303 108							
	小型車	24	33	1	47	23	0	1	182	104	20	0	41		25	$\overline{}$
	大型車	1	1	Ö	2	0	ő	Ö	9	5	1	ő	0			
On#4	全車種計	25	34	1	49	23	Ö	1	191	109	21	Ö	41	102	25	
9時台	大型車混入率	4.0%	2.9%	0.0%	4.1%	0.0%	0.0%	0.0%	4.7%	4.6%	4.8%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	C
	流入台数			132					322					169		
	流出台数			358					76					46		
	小型車	21	26	0	35	18	1	1	179	135	17	0	48			
	大型車	1	0	0	0	0	0	0	14	5	0	0	0			
10時台	全車種計	22	26	0	35	18	1	0.0%	193 7.3%	140	17	0	48			
	大型車混入率 流入台数	4.5%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	352	3.6%	0.0%	0.0%	0.0%		0.0%	(
	流出台数			382					64							
	小型車	17	23	1	41	23	1	0	191	128	20	0	49		21	T
	大型車	0	2	Ö	2	0	Ö	Ö	16	2	0	ő	2			
4.40 ()	全車種計	17	25	1	43	23	1	ő	207	130	20	ő	51		21	-
11時台	大型車混入率	0.0%	8.0%	0.0%	4.7%	0.0%	0.0%	0.0%	7.7%	1.5%	0.0%	0.0%	3.9%		0 34 00% 25 0 00% 13 13 0 00% 14 17 0 00% 18 18 0 0 8 18 0 0 0 18 18 0 0 0 0 0 0	C
	流入台数			109					358					157		
	流出台数			455					87					44		
	小型車	24	23	2	31	10	1	0	177	120	13	0	30	83		
	大型車	0	0	0	1	1	0	0	2	3	1	0	1			
12時台	全車種計	24	23	2	32	11	1	0	179	123	14	0	31			
	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	3.1%	9.1%	0.0%	0.0%	1.1%	2.4%	7.1%	0.0%	3.2%		0.0%	C
	流入台数流出台数			92 445					317 71						% 0.0% 1	
	小型車	22	29	0	24	19	2	0	173	114	13	0	40		17	т
	大型車	0	2	Ö	0	0	Ö	Ö	18	5	0	Ö	1			
13時台	全車種計	22	31	0	24	19	2	0	191	119	13	0	41	83		
12040	大型車混入率	0.0%	6.5%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	9.4%	4.2%	0.0%	0.0%	2.4%	2.4%	0.0%	(
	流入台数			96					325					142		
	流出台数			417					65							
	小型車	25	31	0	26	17	0	0	172	125	20	0	36			₩
	大型車	3 28	1 32	0	0	0	0	0	12	129	0	0	1		3	
14時台	全車種計 大型車混入率	10,7%	3.1%	0.0%	26 0.0%	17 0,0%	0.0%	0.0%	184 6.5%	3.1%	20 0.0%	0.0%	37 2.7%			(
	流入台数	10.1%	3.1%	103	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	333	3.1%	0.0%	0.0%	2.170	79 34 1 0 0 1 1 0 34 80 34 81 10 00% 177 38 102 25 0 0 0 0 102 25 8 00% 00% 169 46 81 13 10 81 10 85 21 0 0 0 85 21 0 0 0 85 21 0 0 0 85 21 6 00% 00% 157 444 32 81 17 2 0 00% 157 444 32 81 17 2 1 0 00% 157 444 32 81 17 2 1 0 00% 157 444 32 81 17 8 0 00% 157 444 32 81 17 8 0 00% 157 444 32 81 17 8 0 00% 157 444 32 81 17 8 0 00% 158 8 0 00% 1	13.0%	
	流出台数			428					60							
	小型車	24	33	3	36	20	1	0	190	130	20	0	49		18	
	大型車	0	2	Ö	0	1	Ö	Ö	10	4	1	Ö	1			
15時台	全車種計	24	35	3	36	21	1	0	200	134	21	0	50	110	18	
10000	大型車混入率	0.0%	5.7%	0.0%	0.0%	4.8%	0.0%	0.0%	5.0%	3.0%	4.8%	0.0%	2.0%		0.0%	(
	流入台数			119					356							
	流出台数			463			ļ.,		72			_	40		10	
	小型車 大型車	26 0	38	0	44 0	21	0	0	187 7	111	27 0	0	40 0			₩
	全車種計	26	2 40	1	44	21	1	1	194	114	27	0	40			
16時台	大型車混入率	0.0%	5.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	3.6%	2.6%	0.0%	0.0%	0.0%			(
	流入台数	0.070	0.070	132	0.070	0.070	0.070	0.070	337	2.070	0.070	0.070	0.070		0.070	
	流出台数			459					94							
	小型車	17	36	5	35	17	0	0	227	109	16	0	49		32	
	大型車	0	1	0	0	0	0	0	2	6	0	0	2			
17時台	全車種計	17	37	5	35	17	0	0	229	115	16	0	51		32	
. 109	大型車混入率	0.0%	2.7%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.9%	5.2%	0.0%	0.0%	3.9%		0.0%	(
	流入台数			111					360					193		
	流出台数	10	07	516	00				96	0.7			15	36	10	
	小型車	18	27	8	30	14	1	0	181	87	17	0	45	76	19	+-
	大型車 全車種計	0 18	1 28	0	30	0 14	0	0	2 183	0 87	0 17	0	1 46	0 76	0 19	
18時台	大型車混入率	0.0%	3.6%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.1%	0.0%	0.0%	0.0%	2.2%	0.0%	0.0%	C

【交通量調査結果(休日)】 ■調査地点 交差点1 ■調査日時 2024年3月10日(日)7:00~19:00 ■備考 若松駐在所前交差点(①②③方向) 那須塩原警察署者 交差点交通量 1800 1600 1400 1200 1000 800 600 400 200 0 1176 1079 980 986 1032 12時台 13時台 14時台 15時台 16時台 17時台 18時台 30 m 7時台 8時台 9時台 11時台 11時台 13時台 13時台 15時台 15時台 15時台 15時台 時間帯 流入流出は、 交差点への流入流出を示す。 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数 7時台 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入 流入台数 8時台 9時台 10時台 11時台 12時台 13時台 14時台 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入 流入台数 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数 0 25 0.0% 0.0% 0.0% 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数 0 29 0.0% 0.0% 0.0% 0.0% 小型車 大型車 全車種計 0 18時台 大型車混入率 流入台数 0.0% 0.0% 流出台数 小型車 大型車 全車種計 大型車混入率 流入台数 0 14 0.0% 合計 0.0%

【交通量調査結果(休日)】

■調査地点	交差点1
■調査日時	2024年3月10日(日)7:00~19:00
■備考	若松駐在所前交差点(④⑤⑥方向)



荒人流出は、	
○差点への流入流出を示す。	

		(4)→(5)	(4)→(6)	④方向 ④→①	(4)→(2)	(4)→(3)	6>6	(5)→(1)	5方向 5→2	(5)→(3)	(5)→(4)	6→1)	6)→2	6方向 6→3	6→4	(6)
	小型車	4)→5)	26	(4)→(1) O	23	3	O	O	63	48	5)→(4) 5	©→(1)	20	6)→3		6
	大型車	0	0	Ö	0	Ö	Ö	0	2	0	Ö	0	0	1	0	Ö
7時台	全車種計	10	26	0	23	3	0	0	65	48	5	0	20	35	4	0
1000	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	3.1%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	2.9%	0.0%	0.0
	流入台数			62					118							
	流出台数	10	20	140 0	20	9	0	0	35 114	51	11	0	41		10	C
	小型車 大型車	19	30	0	29	0	0	0	2	1	0	0	0		0	C
	全車種計	19	30	Ö	29	9	Ö	Ö	116	52	11	Ö	41			- 0
8時台	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.7%	1.9%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%		0.0
	流入台数			87					179					109		
	流出台数			213					44					21		
	小型車	17	34	1	36	12	1	0	139	99	10	0	47			
	大型車	1	0	0	0	0	0	0	1	1 1	0	0	0			
9時台	全車種計 大型車混入率	18 5.6%	34 0.0%	0.0%	36 0.0%	12 0.0%	0.0%	0.0%	140 0.7%	1.0%	10 0,0%	0,0%	47 0.0%			0,0
	流入台数	3.076	0.076	101	0.076	0.076	0.076	0.076	251	1.076	0.076	0.076	0.076		0.076	0.
	流出台数			286					59					25		
	小型車	22	28	1	44	13	0	0	198	113	20	0	46	111	21	1
	大型車	22	0	1	0	0	0	0	2	1	0	0	0	1		(
10時台	全車種計	22	28	2	44	13	0	0	200	114	20	0	46	112		1
	大型車混入率	0.0%	0.0%	50.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.0%	0.9%	0.0%	0.0%	0.0%	0.9%	0.0%	0.
	流入台数			109 344			-		334 79			l		180		
	流出台数	22	22	344	40	22	1	0	221	120	18	0	30	102	16	(
	大型車	0	0	0	1	0	0	0	3	2	1	0	0	0	1	
4.40±72	全車種計	22	23	1	41	22	1	Ö	224	122	19	Ö	39	102	17	
11時台	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	2.4%	0.0%	0.0%	0.0%	1.3%	1.6%	5.3%	0.0%	0.0%	0.0%	5.9%	0.0
	流入台数			109					366					158		
	流出台数			442					63					43		
	小型車	22	24	1	33	20	0	0	175	119	21	0	33			(
	大型車	2	1	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0			
12時台	全車種計	24	25	1	33	20	O.0%	0.0%	175	0.0%	23 8.7%	0.0%	33			(
	大型車混入率 流入台数	8.3%	4.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0% 317	0.0%	8.1%	0.0%	0.0%		0.0%	0.0
	流出台数			419					59							
	小型車	24	22	0	35	14	1	0	193	134	23	0	35		14	(
	大型車	1	0	0	0	0	Ó	0	3	0	0	0	1	0	0	(
1.3時台	全車種計	25	22	0	35	14	1	0	196	134	23	0	36	57	14	(
1000	大型車混入率	4.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.5%	0.0%	0.0%	0.0%	2.8%	0.0%	0.0%	0.0
	流入台数			96					354							
	流出台数 小型車	20	20	367 3	30	17	0	2	63 180	112	16	0	32		12	(
	大型車	0	0	0	0	0	Ö	0	1	2	0	0	0			(
4.40±45	全車種計	20	20	3	30	17	Ö	2	181	114	16	Ö	32	61		
14時日	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.6%	1.8%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0
	流入台数			90					313					106		
	流出台数			355					67							
	小型車	13	36	2	31	19	1	0	189	107	19	0	36		21	(
	大型車 全車種計	0 13	1 37	0 2	0 31	20	0	0	191	108	19	0	1 37			
15時台	大型車混入率	0.0%	2.7%	0.0%	0.0%	5.0%	0.0%	0.0%	1.0%	0.9%	0.0%	0.0%	2.7%		0.0%	0.0
	流入台数	0.070	∠.170	103	0.070	0.070	0.070	0.070	319	0.070	0.070	0.070	€.170	134	0.070	Ο.
13時台	流出台数			389					64					40		
	小型車	25	27	0	20	15	1	0	147	95	20	0	24	80	0	(
	大型車	0	0	0	0	0	0	0	3	1	0	0	0			(
16時台	全車種計	25	27	0	20	15	1	0	150	96	20	0	24		1 0 0 35 4 29% 0.0% 5.9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	
	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0% 87	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	2.0%	1.0%	0.0%	0.0%	0.0%			0.0
	流入台数流出台数			339					267 60							
	小型車	20	23	7	39	9	0	0	141	109	17	0	31		9% 00% 99 99 99 99 99 99 99 99 99 99 99 99 99	(
	大型車	0	0	Ö	0	0	0	0	2	0	0	ő	0		0	(
17時台	全車種計	20	23	7	39	9	0	0	143	109	17	0	31	80	33	(
1100	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.4%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.3%	0.0%	0.0
	流入台数			98					269					144		
	流出台数	10	200	358	10	-	_	_	78	E0	20	_	07	28	- 1.4	
	小型車 大型車	13	26 0	0	18 0	7	0	0 0	103	56 1	30	0	27 1			(
	全車種計	13	26	0	18	7	2	0	103	57	30	0	28			-
18時台	大型車混入率	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	0.0%	1.8%	0.0%	0.0%	3.6%	0.0%		0,0
	流入台数	0.070	0.070	64	0.070	0.070	0.070	0.070	192	1,070	0.070	0.070	0.070		0.070	<u> </u>
	流出台数			226					47					37		
	小型車	227	319	16	378	160	7	2	1863	1163	210	0	411	865		3
	大型車	4	2	1	1	1	0	0	21	10	3	0	3			(
合計	全車種計	231	321	17	379	161	7	2	1884	1173	213	0	414			3
	大型車混入率	1.7%	0.6%	5.9%	0.3%	0.6%	0.0%	0.0%	1.1%	0.9%	1.4%	0.0%	0.7%	0.3%	0.5%	0.0
	流入台数			1109 3878			-		3279 718			l		1493		
				38 (8					718			•				

