# 2.3 河川堤防の基礎地盤の透水特性調査手法に関する研究

研究予算:運営費交付金(治水勘定)

研究期間:平19~平22

担当チーム:材料地盤研究グループ(地質)

研究担当者:佐々木靖人、品川俊介

【要旨】

地形と堤防被災履歴との関係を明らかにするために、主要河川の堤防概略点検結果表の一部を電子化し、解析 を行った。地形と被災履歴との関係から、旧河道、破堤地形の被災度が高いこと、漏水に関しては自然堤防の被 災度が高いことなどが明らかになった。また、荒川および利根川の堤防被災箇所2箇所の現地調査や空中写真判 読調査の結果、いずれの地点も自然堤防あるいは破堤堆積物が基礎地盤を構成している可能性があること、また 荒川におけるボーリング調査結果から、自然堤防堆積物の透水性が比較的高いことがわかり、堤防被災と関係し ている可能性が示唆された。さらに、米軍写真を用いたデジタル空中写真測量を行った結果、本方法により、過 去に失われてしまった微地形を客観的に表現できる可能性があることがわかった。

キーワード:堤防概略点検、地形、自然堤防、米軍写真、デジタル空中写真測量

#### 1. はじめに

近年、河川堤防が破堤した場合、甚大な被害が生じて いることから、全国の河川堤防について安全性評価が実 施されているところである。その中で、基礎地盤の浸透 性に関する調査では、概査段階で、治水地形分類図・旧 版地形図などにより高透水性地盤を示唆する旧河道と落 堀の位置を抽出し、これらの情報を加味して代表地点を 精査する。しかしながら、自然堤防と後背湿地の境界部 など、地形・地質学的に認定できる要注意地形が見落と されている。また、自然河川によって形成された沖積地



図-1 堤防概略点検結果表の例<sup>1)</sup>

盤の構造は複雑であり、面的な調査手法である地形地質 情報の有効利用が必要である。さらに、見落とされた箇 所は精査されないため、見落としを少なくするための概 査手法の高度化が必要である。

本研究は、河川堤防の基礎地盤の弱点箇所を把握する 概査段階において、特にその透水特性を地形・地質学的 知見を活用して、安価に面的に把握する手法を提案しよ うとするものである。

初年度である今年度は、まず、河川堤防周辺の地形と 被災履歴との関係について、堤防概略点検結果を使って 整理した。また、被災履歴と地形、地盤条件との関係を 把握する目的で、実際の被災箇所の調査を行った。さら に、過去の地形情報を客観的に把握可能な調査技術をめ ざした、米軍空中写真のデジタル写真測量技術について の予察的な検討を行った。

#### 2. 地形と堤防被災履歴との関係

#### 2.1 主要河川の堤防概略点検結果表の調査方法

地形と堤防被災履歴との関係を調べる目的で、全国の 主要河川について、図・1 に示す堤防概略点検結果表<sup>1)</sup>よ り治水地形、基礎地盤・堤体土質及び堤防被災履歴の項 目を 100m 間隔で読みとり、電子化した。その際、河川 独自の記載名称を用いているものについては、治水地形 分類図の凡例に読み替えた。ただし、破堤地形と記載さ れたものについては落堀の様な浸食地形の場合と、自然 堤防に似た堆積地形の場合があるため、記述を残した。

記載された情報には粗密があり、河川によっては全く 堤防被災履歴がないもの、記入されている区間が不連続 なものなども多数存在した。 今年度は比較的記載が豊富な6河川(利根川、小貝川、 庄内川、淀川、紀ノ川、筑後川)について地形と地質と の関係、および地形と被災履歴の関係を調べた。

#### 2.2 沿川の治水地形の出現率

河川 Pの治水地形種Aの出現率 R(P)Aを以下の式で定 義する。

$$R(P)_{A}[\%] = 100 \times \frac{L(P)_{A}[km]}{L(P)_{Total}[km]}$$

ただし、

L(P)Total:河川Pの治水地形の記載総延長[km]

L(P)A:河川Pの治水地形種Aの記載延長[km]

沿川の治水地形の出現率を表-1 に示す。一般には氾濫 平野、自然堤防が多いが、河川によってその出現率はか なり異なることがわかった。

淀川、庄内川については湿地が多いが、他河川におい てはそのほとんどが氾濫平野と分類されているものと思 われる。また、紀ノ川については旧川微高地が多い。旧 川微高地はその定義がわかりにくく、記載されている地 形が様々であるか、記載に用いられていない。なお、旧 川微高地は成因的には旧河道の一種と捉えることも可能 である。

また、今回調査した6河川においては、落堀、砂丘は 存在しなかった。

#### 2.3 治水地形と基礎地盤土質との関係

表-2に治水地形別、河川別の基礎地盤土質構成比を示 す。

旧河道、自然堤防などは砂質土、扇状地、旧川微高地 は砂礫質が多いことがわかる。その内訳をやや詳しく見 ると、例えば紀ノ川は全体に礫質であり、利根川は砂質

		治水地形の出租家(%)										
		氾濫平野	自然堤防	旧河道 落堀 破堤地形	湿地 旧湿地 干拓地	旧川 微高地	<u>,中心</u> 砂丘	 扇状地	台地 山地 丘陵地	高い 盛土地	その他	延長 (km)
	左	33.1	36.1	9.4	8.7	0.6	0.0	0.0	5.5	0.2	6.3	164.6
利根川	沽	31.9	36.3	14.0	7.2	2.3	0.0	0.0	4.0	0.0	4.2	174.8
	計	32.5	36.2	11.8	8.0	1.5	0.0	0.0	4.7	0.1	5.2	339.4
	左	33.1	48.2	8.1	0.0	0.0	0.0	0.0	10.6	0.0	0.0	78.0
小貝川	右	30.4	58.1	7.9	0.0	0.0	0.0	0.0	3.6	0.0	0.0	78.0
	計	31.7	53.1	8.0	0.0	0.0	0.0	0.0	7.1	0.0	0.0	156.0
	左	18.2	22.7	15.9	29.8	0.0	0.0	0.0	13.4	0.0	0.0	44.0
庄内川	·右	18.7	47.3	10.6	6.9	0.0	0.0	0.0	16.5	0.0	0.0	46.1
	計	18.4	35.3	13.2	18.1	0.0	0.0	0.0	15.0	0.0	0.0	90.1
	·左	21.8	5.1	8.8	57.6	4.1	0.0	2.0	0.0	0.6	0.0	50.9
淀川	右	11.6	12.2	11.8	51.9	7.6	0.0	0.0	4.0	0.0	0.8	52.4
	·計	16.7	8.7	10.4	54.7	5.9	0.0	1.0	2.0	0.3	0.4	103.3
	左	34.9	1.4	6.3	0.0	31.7	0.0	0.0	25.7	0.0	0.0	62.2
紀ノ川	右	39.5	7.6	15.7	0.0	18.1	0.0	1.0	18.2	0.0	0.0	63.1
	計	37.2	4.5	11.0	0.0	24.8	0.0	0.5	21.9	0.0	0.0	125.3
筑後川	左	52.0	26.1	6.2	1.9	4.6	0.0	0.0	9.2	0.0	0.0	74.2
	右	49.4	29.0	7.2	1.1	5.5	0.0	0.0	7.9	0.0	0.0	72.5
	計	50.7	27.5	6.7	1.5	5.0	0.0	0.0	8.5	0.0	0.0	146.7
6河川	計	32.7	30.5	10.3	10.6	5.2	0.0	0.2	8.6	0.1	1.9	960.8

表-1 6河川沿川の治水地形の出現率

#### 2.3 河川堤防の基礎地盤の透水特性調査 手法に関する研究

表-2	治水地形別、	河川別基礎地盤土質構成比

		治水地形別基礎地盤土質構成比(%)									河川全体		
		氾濫平野	自然堤防	□ 旧河道 落堀 破堤地形	- 湿地 旧湿地 干拓地	旧川 微高地	砂丘	扇状地	台地 山地 丘陵地	高い 盛土地	その他	延長 (km)	比率 (%)
	粘性土	26	16	7	1	45	0	0	44	0	18	15.8	20
利根川	砂質土	72	78	88	99	55	00	0	56	100	75	62.2	78
	礫質土	2	6	5	0	0	0	0	0	0	8	2.0	3
	<u>_粘性土</u>	42	52	45	00	00	00	0	40	0	0	17.9	45
小貝川	砂質土	41	40	37	0	00	00	0	60	0	0	17.8	45
	Ⅰ礫質土	17	9	18	0	0	0	0	0	0	0	4.3	11
	粘性土	0	2	1	12	00	00	0	0	0	0	1.5	3
庄内川	砂質土	99	67	39	39	00	00	0	11	0	0	25.6	51
	礫質土	1	31	60	48	0	0	0	89	0	0	22.9	46
	粘性土	26	43	21	35	36	00	0	0	0	100	26.2	29
淀川	砂質土	69	32	62	56	61	00	0	0	100	0	37.9	42
	礫質土	6	24	17	9	3	0	100	100	0	0	25.9	29
	粘性土	0	0	0	0	2	00	0	0	0	0	0.2	0
紀ノ川	砂質土	16	57	20	0	37	00	50	2	0	0	18.2	30
	Ⅰ礫質土	84	43	80	0	62	0	50	98	0	0	41.7	69
	粘性土	48	12	40	100	14	0	0	50	0	0	26.3	44
筑後川	砂質土	49	79	56	0	86	00	0	50	0	0	32.1	53
	<u>礫質土</u>	3	9	4	0	0	0	0	0	0	0	1.6	3
	粘性土	24	27	14	23	10	0	0	15	0	22	13.5	15
6河川	砂質土	54	60	58	64	44	0	14	24	100	71	49.0	54
	礫質土	21	13	28	13	46	0	86	62	0	7	27.5	31

であるなど、河川ごとの特徴により、同じ地形種でもそ の土質構成が異なることがわかる。

同じ地形種でも河川によって基礎地盤の土質構成が大 きく異なる例として、湿地、旧湿地、干拓地がある。こ の区分の地形種は、利根川では砂質土が99%を占めるが、 筑後川では粘性土 100%となっている。このことから、 当区分については各河川の運搬土砂の粒度分布の違いに 加え、異なる成因の地形を含んでいる可能性が示唆され る。例えば筑後川についてみると、当区分の内訳は河口 付近の干潟の干拓地あるが、淀川ではこれに加えて平野 内陸部の後背湿地を幅広く取り込んでいる。以上のよう に、地形と基礎地盤にはある一般的な関係が見いだせる が、個々の川の特徴、および地形分類の仕方によってや や異なることがわかった。

#### 2. 4 堤防被災箇所の治水地形

被災内容別にどのような地形の箇所に堤防の被災が生 じているかを調べた。表・3は、代表的な3つの被災内容 (破堤、漏水、のり崩れ・すべり)について、河川毎に 被災箇所の治水地形を計数し、表・1の河川毎の治水地形 種の出現率で規格化した、被災度を示す。

河川 Pの被災内容 Xについての治水地形種 Aの被災 度 D(P,X)<sub>A</sub>を以下の式で定義する。

 $D(P,X)_{A} = \frac{L(P,X)_{A}[km]}{L(P,X)_{Total}[km] \times R(P)_{A}[\%] \div 100}$ たたし、

L(P,X)<sub>Total</sub>:河川 Pの被災内容 Xの被災総延長[km] L(P,X)<sub>A</sub>:河川 P の被災内容 Xについての治水地形 種 A の被災延長[km] R(P)<sub>A</sub>:河川 P の治水地形種 A の出現率[%] 河川Pにおいて、被災度が1を超える地形種は、被災 内容Xについて相対的に被災しやすい地形と考えること ができる。

#### 2.4.1 破堤

利根川の破堤箇所は2箇所のみであり、その内1地点 は右岸、大利根町新川通付近で、その他と記載されてい る。なお、この地点は治水地形分類図上では氾濫平野と されている。この地点については後述するとおり、空中 写真判読結果から、自然堤防あるいは破堤堆積物の存在 が示唆される。

小貝川では 16 箇所で破堤が記録されているが、下館 河川事務所管内については昭和 61 年の破堤地点のみ記 載されているため、実際はもっと多い。本河川では旧河 道の被災度が高く、次いで氾濫平野が多い。自然堤防に ついてはその出現割合が約5割と高いため被災度は低い が、3箇所で破堤している。

庄内川においては、25箇所で破堤の記録がある。旧河 道、干拓地、自然堤防の順で被災度が高く、いずれも1 を超えた。

淀川の破堤箇所は2箇所のみであり、後背湿地(湿地) および自然堤防で発生している。

紀ノ川では 36 箇所の破堤が生じており、わずかに分 布する扇状地区間で破堤しているほか、氾濫平野、旧川 微高地の被災度が1を超えた。

筑後川では12箇所の破堤が生じており、旧川微高地、 自然堤防および氾濫平野の被災度が1を超えた。

## 2.4.2 漏水

利根川においては旧川微高地、旧河道の被災度が高かった。自然堤防、氾濫平野も被災度が1を超えた。

小貝川では自然堤防、庄内川では後背湿地(湿地)、淀

表-3	被災内容別の治水地形の被災度

		破堤箇所の地形										
		氾濫平野	自然堤防	旧河道 落堀 破堤地形	湿地 旧湿 干拓地	旧川 微高地	砂丘	扇状地	台地 山地 丘陵地	高い 盛土地	その他	被災延長 <sup>(km)</sup>
	左	0	0	10.69	0	0	0	0	0	0	0	0.03
利根川	右	0	0	0	0	0	0	0	0	0	23.62	0.02
	計	0	0	5.10	0	0	0	0	0	0	7.63	0.05
	厗	2.09	0.16	2.86	0	0	0	0	0	0	0	0.13
小貝川	语	1.57	0.67	1.64	0	0	0	0	0	0	0	0.23
		1./5	0.52	2.08	1 40	0	0	0	0	0	0	0.36
ட்கிய	뜾	0.24	0.73	2.10	1.40	0	0	0	0.62	0	0	0.12
庄内川		0.34	1.19	1./0	2.70	0	0	0	0.04	0	0	0.10
		0.19	1.11	1.09	1.00	0	0	0	0.24	0	0	0.20
淀田	淫	0	273	0	1 28	0	0	0	0	0	0	0.03
//L/11		0	3.83	0	1.20	0	0	0	0	0	0	0.00
	左	0.79	0.00	0.55	0	1.74	0	0	0.54	0	0	0.29
紀ノ川	诺	1.65	0	0	0	0.55	0	15.78	0.55	0	0	0.20
	計	1.15	0	0.19	0	1.48	0	12.79	0.56	0	0	0.49
	·左	1.19	0.91	0.77	0	2.08	0	0	0	0	0	0.42
筑後川	右	0.76	1.73	0	0	2.27	0	0	0	0	0	0.16
	計	1.09	1.13	0.52	0	2.05	0	0	0	0	0	0.58
6河川	計	1.26	0.73	1.03	0.53	2.59	0	10.06	0.45	0	0.59	3.58
						漏	水箇所の地	h形				
		 氾濫平野	自然堤防	旧河道 落堀 破堤地形	- 湿地 - 湿地 - 旧湿 - 干拓地	<sup>2012</sup> 旧川 微高地	000011	扇状地		 高い 盛土地	その他	被災延長 <sub>(km)</sub>
	「左	1.05	1.08	1.53	0	6.13	0	0	1.12	0	0.29	1.61
利根川	石	1.01	1.12	1.11	0	0.74	0	0	0.14	0	2.17	1.74
	計	1.03	1.10	1.27	0	1.79	0	0	0.69	0	1.08	3.35
	左	0.83	1.25	1.26	0	0	0	0	0.18	0	0	2.65
小貝川	右	0.49	1.35	0.73	0	0	0	0	0.28	0	0	2.94
	· <mark>計</mark>	0.66	1.31	0.98	0	0	0	0	0.20	0	0	5.59
	连	1.45	0.12	0.33	2.21	0	0	0	0	0	0	0.38
圧内川	石	0.47	1.47	1.23	1.25	0	0	0	0	0	0	0.23
	<mark>;;;†</mark>	1.07	0.79	0.62	2.45	0	0	0	0	0	0	0.61
运用	净	1.15	1.10	1.02	0.98	0.73	0	0.44	0	0	1.07	2.32
желт	日日	1.09	0.08	1.02	1.03	0.83	0	0.52	0	0	1.07	1.37
	<u>。 「た</u>	1.04	1./1	<u>0.99</u> 4 72	1.01	0.74	0	0.00	0 12	0	1.33	0.09
紀ノ川	造	0.63	0.86	3.77	0	0.51	0	0	0.12	0	0	0.50
1.02 1.1	F	0.88	0.88	3.86	0	0.76	Ŭ Ŭ	Ŭ Û	0.08	Ŭ.	0	1.74
	左	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
筑後川	右	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	計	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
6河川	計	0.77	1.24	1.37	1.50	0.75	0	0.79	0.17	0	0.73	30.36
						のに思わ	・オズリ笛	引きまで				
		 氾濫平野	自然堤防	旧河道 落堀 破堤地形	湿地 旧湿 干拓地	<u>029_1112</u> 旧川 微高地	<u>。9159</u> 砂丘	<u>动动起</u> 炉_ 扇状地	台地 山地 丘陵地	高い 盛土地	その他	被災延長 <sup>(km)</sup>
	左	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
利根川	右	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	計	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	左	1.46	0.58	0.19	0	0	0	0	2.06	0	0	0.64
小貝川	石	2.03	0.53	0.91	0	0	0	0	0	0	0	0.55
		<u>1./2</u>	0.55	1.00	0 10	0	0	0	1.00	0	0	1.19
亡山山	·左	2.80	0.88	1.20	0.13	0	0	0	0.30	0	0	0.20
	口	1.04	1.09	0.59	1.8U	0	0	0	0.16	0	0	0.10
		1.60	1.17	2 11	0.40	0	0	0	0.10	5 75	0	0.41
淀川	- 二 二	1.54	0.21	1 73	1 14	0	0	0	0	0.75	0	0.39
<i>"_,</i> ,,,		1 72	0.59	1.73	0.82	0	0	0	0	7.03	0	0.98
	左	1.62	0	1.06	0	0.74	0	0	0.52	0	0	0.30
紀ノ川	右	0	0.57	2.49	0	2.41	0	0	0.72	0	0	0.23
	計	0.86	0.41	1.88	0	1.29	0	0	0.60	0	0	0.53
ſ	「左	1.04	0.80	<u>2</u> .69	0	0.91	0	0	0.45	0	0	0.48
筑後川	右	0.93	0.88	2.56	0	1.85	0	0	0	0	0	0.98
	計	0.96	0.87	2.67	0	1.63	0	0	0.16	0	0	1.46
6河川	計	1.30	0.67	1.43	0.97	1.23	0	0	0.61	7.01	0	9.14

川では氾濫平野、そして紀ノ川では旧河道の被災度が高い。 なお、筑後川では漏水箇所の被災記録がなかった。

#### 2.4.3 のり崩れ・すべり

6河川中4河川において、旧河道、破堤地形の被災度 が1を超えた。次いで3河川において、氾濫平野の被災 度が1を超えた。また、紀ノ川、筑後川においては旧川 微高地の被災度が高い。淀川では出現率が低い高い盛土 地の被災度が高いが、これは河口付近の埋め立て地であ った。なお、利根川においてはのり崩れ・すべりの被災 記録がなかった。

#### 2.4.4 6河川における地形と被災履歴との関係

6 河川における地形と被災履歴との関係を調べた結果、 被災内容および河川ごとに異なる特徴を有していること が判った。その原因の一つとして、出現率の低い地形種

(例えば扇状地、高い盛土地)で被災が起こると、被災 度が著しく大きくなることが挙げられる。また、地形区 分そのものが妥当でない例(例えば利根川の破堤箇所) や他河川と整合しないもの(例えば淀川)もある。

そのため、事例数の多寡の影響や、特殊な分類の影響 を小さくするために、6河川の合計の地形出現率、被災 度を見てみる。

従前より要注意地形として指摘されている、旧河道お よび破堤地形については、3 つの破堤内容すべてにおい て被災度が1を超えており、要注意地形として把握する 必要があることが確認できた。

旧川微高地については河川によって記載の有無がはっ きり分かれるが、記載があった紀ノ川、筑後川について は破堤、およびのり崩れ・すべりについて被災度が高か った。旧川微高地という分類は地形学的に不明な分類で あり、河川ごとに分類された地形が異なる可能性がある ため、今後は具体的にどのような地形か記載されている のか整理する必要がある。

氾濫平野はこの分類では低地の一般面として位置づけ ることができるが、破堤、およびのり崩れ・すべりに関 して被災度がやや高かった。一方、漏水に関しては被災 度が低かった。これは氾濫平野の堆積物が軟弱でやや透 水性に劣ることが関係しているのかも知れない。

平野の中で微高地を形成する自然堤防については比較 的安全な土地と考えられてきたが、漏水に関しては被災 度が高かったほか、河川によっては破堤の被災度が高か った。一方、のり崩れ・すべりに対しては被災度が低い。 これは、自然堤防堆積物の透水性が高く、排水が良好な ためと推測される。

湿地、旧湿地については旧川微高地と同じく、河川ご とに記載の有無がはっきり分かれ、その被災度もかなり



# 図-2 荒川右岸、埼玉県吉見町の堤防被災箇所 の地形分類図<sup>2)に加準</sup>

ばらつきがあることから、分類に課題があることを示唆 する。

以上のように、概略点検結果表を用いた地形と堤防被 災履歴の解析から、その関係の概況が把握できた。ただ し、個別河川の状況を議論する際にはその区分方法を精 査した上で河川ごとの特徴を議論する必要がある。

#### 3. 堤防被災箇所の地形、地盤条件調査

堤防被災履歴と地形、地盤条件との関係を把握する目 的で、今年度は2箇所の事例調査を行った。

#### 3.1 **荒川中流部の事例**

荒川右岸、埼玉県吉見町丸貫地先では、平成19年9 月の出水時に堤防川裏小段のすべり、堤脚水路からの噴 砂を伴う湧水などの変状が発生した。この箇所周辺では 過去に昭和56年および平成13年にも被災している。

当該箇所の地形分類図<sup>20</sup>を図・2に示す。被災箇所付近 は旧河道と自然堤防のセットが堤防と交差する地点にあ たっている。

この旧河道および自然堤防地形の内部構造を調べるた め、5本のオールコアボーリング、層相の観察、および 自然堤防堆積物の現場透水試験を実施した。その結果、 この旧河道堆積物、自然堤防堆積物はいずれも極細砂を 中心とし、シルト分を多く含む部分と、細砂、まれに中 砂を含む粗粒な部分が累重した複雑な堆積物であること、 また自然堤防堆積物の現場透水試験によって求まる透水 係数は、1.5~4.5×10<sup>3</sup>cm/s 程度であった。さらに、堤防 川裏小段で実施された、国土交通省荒川上流河川事務所 実施のボーリングでは GL-2.5m 以深で同様の層相を持 つ地層を確認した。

ボーリング箇所の地形は、地形判読からは後背湿地で あったが、自然堤防堆積物と同様のものであった理由と

2.3 河川堤防の基礎地盤の透水特性調査
手法に関する研究



破堤後の空中写真をもとに作成された治水地形分類図 図-3 利根川右岸、埼玉県大利根町の破堤地点の治水地形分類図<sup>3050年</sup>と空中写真判読結果 治水地形分類図の図枠は図-5.6.7の範囲。



図-4 利根川右岸、埼玉県大利根町の破堤後
(S22.11 撮影)の空中写真
図枠は図-5,6,7の範囲。

して、自然堤防地形が新規の堆積物に埋積されている可 能性、あるいはこの地域の後背湿地堆積物が自然堤防堆 積物と類似したものである可能性が考えられる。

以上のことから、被災箇所の基礎地盤には自然堤防堆 積物と類似の地層が存在すること、この地域の自然堤防 堆積物は極細砂を中心とするもので、かなり透水性が高 いものを含むことがわかった。

ただし、今回の自然堤防調査の結果が自然堤防だけに 特徴的な地盤構造であるかどうか、またすべての自然堤 防の地盤の特徴を表しているかどうか不明であり、今後 調査事例を増やす必要がある。

また、これまでの調査において、堤防の被災原因を特定するまでには至らなかったため、さらなる検討が必要である。

#### 3.2 利根川中流部の事例

利根川右岸、埼玉県大利根町新川通地先の昭和22年9 月の破堤地点周辺の空中写真判読を実施した。その結果 (図・3)、破堤前において、破堤地点周辺に自然堤防ある いは破堤堆積物による高まりが存在することが示唆され た。なお、この地形については治水地形分類図<sup>30</sup>に表現 されていないものである。また、破堤地点上流左岸には 大きく蛇行する旧河道が存在し、その延長上で破堤した ことがわかった。 破堤後に撮影された空中写真(図・4)からは、破堤地 点付近に長さ約1kmの落堀とともに、大きな砂堆や写 真で淡い色調を示す堆積物が堆積している様子がわかる。

これらの破堤堆積物はおそらく砂分が多いものと推定 される。これらのことから、破堤前にすでに存在してい た自然堤防様の高まりの存在は、透水性地盤を示唆する 可能性がある。

破堤の直接的原因は越水とされており、破堤と地形・ 地質的条件との因果関係は不明であるが、破堤に至った 間接的な要因である可能性がある。

#### 3.3 堤防被災箇所調査のまとめ

2 箇所の堤防被災箇所調査から明らかになった点は次 の通りである。

- 埼玉県吉見町における自然堤防地形のボーリング調 査から、自然堤防の地盤は透水性が高い部分を含む、 複雑な構造の地盤であることがわかった。これらの 特徴が自然堤防一般に言える特徴かどうか明らか にするためには、調査事例の蓄積が必要である。
- 2) 堤防被災箇所には、自然堤防ないし破堤堆積物の分 布を示唆する地形が存在しており、これが堤防被災 と関係している可能性がある。

# 4. 米軍空中写真へのデジタル空中写真測量技術の適用 に関する予察

#### 4.1 過去の地形の高低を詳細に表現する技術の必要性

過去の空中写真を用いた地形判読は、地形改変の著し い日本において、堤防の基礎地盤を調査する上で不可欠 な技術と考えられるが、これまで充分に活用されてこな かった。その原因として、1)空中写真判読技術には個 人差が大きく、判読結果に関する信頼度が個人の技量に 依存する、2)空中写真判読技術についての理解が一般 に浸透しておらず、土木分野においては判読結果(例え ば治水地形分類図)が所与のものとして取り扱われ、判 読結果の利用がマニュアル記載の内容に限定されている、 などが考えられる。

空中写真の判読においては、地形の高低の空間的広が り、写真の濃淡、土地利用などと、一般的な地形やその 成り立ちに関する知識を総合的に勘案して地形分類を行 う。判読技術者は地形やそのもの成り立ちに関する知識 を元に、一種の先入観をもって写真を判読するため、場 合によっては実際の地形の高低とは異なる判読結果とな る場合もある。

デジタル空中写真測量技術によってもたらされる詳細 な地形標高モデル(DEM)は、先入観に依らない純粋な標 高を表現するため、空中写真判読を行う際に参照するこ とで判読精度を向上させることができ、すなわち判読個 人差の解消に貢献する。

また、過去の地形に関する地形標高モデルが作成でき ると、過去の地形を3元的に表現することが可能となり、 一般の土木技術者が地形に関する理解をする手助けにな る。

上記のように、過去の空中写真を用いた地形判読を充 分に活用するために、デジタル空中写真測量技術を用い た、過去の地形の高低を詳細に表現する技術が必要とさ れる。

# 4.2 米軍空中写真を用いたデジタル写真測量手法の検 討

本年度は3.2 で対象にした、利根川中流部右岸の埼玉 県大利根町新川通 (S22.9 破堤地点)付近について、 S22.11 撮影の 1/40,000 米軍撮影の空中写真(以下、米 軍写真という)および、H20.2 撮影の空中写真(以下、 最新写真という)について、それぞれ2種類の方法(ス テレオマッチング法およびブレークライン法)によるデ ジタル空中写真測量から地形標高モデルを作成し、その 精度や作業上の留意点を明らかにした。

ステレオマッチング法は、ステレオペア写真の一方の 格子点について、他方の写真上で画像の一致する箇所を 自動抽出し、両写真の持つ視差を利用して格子点の標高 分布を描く方法である。今回は格子点間隔を 5m とした。

ブレークライン法は、地形の変曲点に着目して、手動 でステレオペア写真の同一画像箇所を抽出する。この作 業を多数繰り返し、両写真の持つ視差を利用して標高分 布を描く方法である。今回の場合は対照可能な同一画像 箇所が十分に多くないため、抽出可能な点を出来るだけ 多く採用した。

本調査地域は洪水によって破堤堆積物が堆積したこと が写真より明らかであるが、その後の復旧工事によって 地形が改変されている。なお、破堤地点には最近、スー パー堤防が一部完成している。

#### 4.2.1 米軍写真の標定作業とその留意点

1) 写真の電子化

印画紙に焼き付けた状態の空中写真を 10μm / pixel の解像度で電子画像とした。

2) 内部標定

レンズの焦点距離についての情報は存在したが、歪み についての情報は存在しなかったため、レンズには歪み がないものとして取り扱い、主点は写真指標(写真の中 心を示すために、写真の四隅などに写し込む指標)の中 心を用いた。

写真指標(写真の中心を示すために、写真の四隅など

に写し込む指標)が一部欠損しているものがあったが、 これについては3点の指標から他の1点を類推できるこ とがわかったため、大きな問題とはならなかった。ただ し、米軍写真の写真指標は、その画質から、読みとり誤 差が大きいものと考えられる。

最終的な内部標定誤差(写真指標4カ所)は標準偏差 で最大0.435mmと大きなものとなった。

3) 地上基準点(GCP)の取得

米軍写真における地上基準点(GCP)の取得は、現地確認が不可能であること、また画像の解像度が不足しているために通常行われる地物の詳細な点(例えば建物の角)の識別が困難なことから、最新の空中写真との対比から対応する領域を抽出し、その領域の代表点を地上基準点とした。抽出した地上基準点の一部は大きな誤差を持つために棄却した。一部の点に大きな誤差が生じた原因について、現時点で十分明らかでないが、その一部は旧写真と新写真で異なる地物を対照していることがわかった。 4)絶対標定

写真測量においては、写真上の地物の座標と、実際の 地物の地上座標とを対比することで標定が実現される。

今回は実際の地物の地上座標については、最新写真の 写真測量結果(図-5)を用い、前述の地上基準点におい て対比を行った。その結果、誤差(標準偏差)水平方向 で1.82m、垂直方向で1.16mとなった。

# 4.2.2 ステレオマッチング法とブレークライン法の比 較

米軍写真のデジタル空中写真測量によって作成された 2種類のデジタル標高モデルの比較を行う。

ステレオマッチング法(図・6)では、空中写真判読に よって高まりと認識される画像中央付近が全体に低く表 現されており、地形の再現性が悪い。一方ブレークライ ン法(図・7)では、空中写真判読で認識される画像中央 部付近の高まりがある程度表現されている。ただし、図 -7 は抽出点の数の不足、抽出地物の偏りがあるために、 地形が十分に表現されていない箇所がある。例えば図画 上部の堤防に平行あるいは直行方向の模様が見られる。 これは道路の盛土を抽出したものである。

写真の解像度が悪い米軍写真においては、ステレオマ ッチング法よりブレークライン法の方が精度良く地形を 表現できた。ただし、ブレークライン法では、対照する 地物の選定法によって地形が正しく表現できないことが わかった。例えば、道路は対照しやすい地物であるが、 本地域のよう水田地域では道路はわずかに盛土してある ことが多く、周辺地盤高を代表しない。従って、作業者 は測量の目的をよく理解した上で作業を行う必要がある。





# 4.2.3 米軍写真を用いた**デジタル空中写真測量の適用** 性

米軍空中写真を用いたデジタル空中写真測量結果と地 形判読結果(図-3)を比較すると、大まかには一致する 結果得ることができた。しかしながら測量結果は地形の 平面形に問題を生じているほか、高さ方向についても正 しく表現されていない箇所がある。

前者については地物の抽出箇所を増やすことでより精 度が増すものと考えられる。従って写真の状態によって はかなり正確に地形が描けるものと考えられる。

後者については例えば、破堤地点付近にある大きな砂 堆が表現されていないが、この部分の写真(図・4)を見 ると、砂堆全体が白く写っており、砂堆内部の形が記録 されていないことがわかる。このような箇所は原理的に 測量が困難である。つまり、写真の状態に依存する。

以上の結果、過去に失われてしまった微地形を客観的 に表現できる可能性があることが明らかになった。

その際、1)測量結果は写真の状態に大きく依存する、 2)写真測量の方法はブレークライン法による処理がス テレオマッチング法より優れている、3)写真測量の際 には対照する地物の選定に当たって、測量の目的を十分 理解した上で作業を行う必要があることがわかった。

## 5. まとめ

河川堤防周辺の地形と堤防被災履歴との関係を明らか にする目的で、主要河川の堤防概略点検結果表の一部を 電子化し、解析を行った。地形と被災履歴との関係から、 従前より指摘されているように旧河道、落堀の被災度が 高いこと、また、漏水に関しては自然堤防の被災度が高 いことなどが定量的に明らかとなった。

また、堤防被災履歴と地形、地盤条件との関係を把握 する目的で、堤防被災箇所2箇所の現地調査や空中写真 判読調査を実施した。その結果、いずれの地点も自然堤 防あるいは破堤堆積物が基礎地盤を構成している可能性 があること、またボーリング調査結果から、自然堤防堆 積物の透水性が比較的高いことがわかり、堤防被災と関 係している可能性が示唆された。

さらに、過去の地形情報を客観的に把握可能な調査技 術をめざした、米軍空中写真のデジタル写真測量技術に ついての予察的な検討の結果、本方法により、過去に失 われてしまった微地形を客観的に表現できる可能性があ ることがわかった。その精度は、写真の品質に依存する ほか、作業方法にも依存することが明らかとなった。

#### 参考文献

- 建設省河川局治水課:河川堤防の浸透に対する安全性の概 略点検について、建設省河川局治水課、30頁、平成8年10 月
- 大矢雅彦、高山一、久保純子:荒川流域地形分類図(その2)、建設省関東地方整備局荒川上流工事事務所、平成8年 3月
- 3) 国土地理院:治水地形分類図 栗橋、国土地理院技術資料、 D・1-No.441、DVD-ROM、平成17年9月

# A STUDY ON THE TECHNIQUES OF RIVER LEVEE FOUNDATION PERMEABILITY

**Abstract** : The high-risk landform types vulnerable to several specific damages by natural forces were examined making use of the general inspection data of river levee. The actual damages occurred to river levees suggested that the existence of the natural levee deposit or crevasse spray deposit is like to induce such damages. Additionally on the basis of the study of digital photogrammetry using U.S. Army aerial photographs, it was confirmed that it is possible to construct the digital elevation model of the landform of the past.

**Key words** : outline inspection of river levees, landforms, natural levees, U.S. Army aerial photographs, digital photogrammetry