財団法人ハウジングアンドコミュニティ財団

助成事業完了報告

「野川のオアシス作りプロジェクト」

平成12年4月20日

野川ほたる村

野川ほたる村村長 小西正泰

野川ほたる村では、ホタルをゆたかな自然環境のシンボルとして自然愛護思想を普及するため、ビオトープ作りおよびその一環として「野川オアシス学校」を開設して、積極的かつ具体的な活動を推進してきました。

この1年間の行事実績をとりまとめて本報告書を作成し、今後のさらなる進展を期するものであります。本事業を助成していただきました財団法人ハウジングアンドコミュニティ財団にたいし、厚くお礼申し上げます。

ビオトープの具体化に向けて

平成11年6月

野川ほたる村 江頭 輝

ほたる村は、長年にわたり野川の第2洪水調節池に、ビオトープをつくる運動を展開してきました。平成2年に小金井市議会に対して、3000人の署名を携えて、陳情したのが本格的な運動の始まりでしたが、その後進展が見られず、年月だけが過ぎていました。

ところが、平成9年に河川法の改正があり、「環境の保全」が法律の目的に追加されるという画期的な変化があり、担当行政機関である東京都の北多摩南部建設事務所も、前向きの姿勢に変わってきました。

そこで、ほたる村の悲願であるビオトープが実現できるという展望が開けてきましたので、いよいよ具体化へむけて、「ほたる村としてどんなビオトープをつくりたいのか、洪水調節池の機能とビオトープの機能を両立させるためにはどうしたらよいのか」などについて、5月以来の検討を改めて整理しました。

1 どんなビオトープをつくりたいのか

ほたる村として「どんなビオトープをつくりたいのか」有志で議論をかさねて、ほたる村の提案を5つにまとめました。

- 1) 野川、調節池、ハケの森の三位一体をビオトープとして「いのちのふるさと」とする。
- 2) 武蔵野の生物の生態系と多様性を回復する。
- 3) 小金井の原風景である消失した稲づくりをミニ田んぼとして再現する。
- 4) アメニティのための公園ではなく、生物が主人公のサンクチュアリとする。
- 5) 生物観察を通して、子どもたちの豊かな情操を育てるオアシス学校の間とする。

2 調節池とビオトープを両立させるためには どうすればよいのか

1) 調節池は、野川の安全な流下能力を超えるような大きな洪水の時に、一時洪水を貯留して、下流地域への洪水を削減して、人々の生命の安全と財産を守るためのたいへん重要な施設です。そこで、調節池の機能を損なわずに、ビオトープをつくるためには、どんな条件をクリアすればよいのか整理しました。

- ① ビオトープづくりのための盛土や構造物などが、洪水の流入、貯留や排水門からの排水に支障を来たさないこと。
- ② 調節池の主要施設（堤防、越流堤、排水門、側溝 など）の機能を変更するような改築工事を必要としないこと。
- ③ 調節池の中に、盛土をすることは、洪水調節能力を削減することになるので、盛土をせず、掘り込む方法でつくらなければならないこと。

2) このような条件をクリアするためには、まず、湧水が流れている上流側溝の標高とビオトープ中心池から排水することになる下流側溝の標高との間で、調節池の機能に支障を生じることなく、自然流下させるための有効な落差を取ることができるのか、という大きな問題があり、ビオトープの予定地点で「横断測量」を実施して確かめる必要があります。

3) 次に、横断測量で得られる標高データをもとにして、上流側溝～上流接続水路～ビオトープ中心池～下流接続水路～下流側溝へと湧水を自然に流下させるためには、

- ① 上下流の側溝水位をどの程度セキあげればよいのか、
 - ② 取入れ口はどのようにつくればよいのか、
 - ③ 中心池の大きさはどのくらいになるのか、
- などについて「水理的な検討」を行う必要があります。

2 調節池とビオトープを両立させるためには
どうすればよいのか

1) 調節池は、野川の安全な流下能力を超えるような大きな洪水の時に、一時洪水を貯留して、下流地域への洪水を削減して、人々の生命の安全と財産を守るためのたいへん重要な施設です。そこで、調節池の機能を損なわずに、ビオトープをつくるためには、どんな条件をクリアすればよいのか整理しました。

- ① ビオトープづくりのための盛土や構造物などが、洪水の流入、貯留や排水門からの排水に支障を来たさないこと。
- ② 調節池の主要施設（堤防、越流堤、排水門、側溝 など）の機能を変更するような改築工事を必要としないこと。
- ③ 調節池の中に、盛土をすることは、洪水調節能力を削減することになるので、盛土をせず、掘り込む方法でつくらなければならないこと。

2) このような条件をクリアするためには、まず、湧水が流れている上流側溝の標高とビオトープ中心池から排水することになる下流側溝の標高との間で、調節池の機能に支障を生じることなく、自然流下させるための有効な落差を取ることができるのか、という大きな問題があり、ビオトープの予定地点で「横断測量」を実施して確かめる必要があります。

3) 次に、横断測量で得られる標高データをもとにして、上流側溝～上流接続水路～ビオトープ中心池～下流接続水路～下流側溝へと湧水を自然に流下させるためには、

- ① 上下流の側溝水位をどの程度セキあげればよいのか、
 - ② 取入れ口はどのようにつくればよいのか、
 - ③ 中心池の大きさはどのくらいになるのか、
- などについて「水理的な検討」を行う必要があります。

4 水理的検討の結果

ほたる村が長年にわたり観察し蓄積してきたデータと、今回行った横断測量の結果を用いて、調節池の機能とビオトープをうまく両立させるためには、どうすればいいのか、水理的な検討をおこないました。

1) 水理的な検討にあたっての与られた条件

- ① 湧水量は0.5リットル/秒を中心にして0.05～1.0リットルの範囲を変動している。
- ② 中心池の水は、特に水温に敏感なホトケドジョウの生息条件を考慮して、水温や水質の安定を確保するため、毎日0.5～1回の水の交換ができるようにする。
- ③ 中心池の深さは、平均30cmとし、ホトケドジョウなどが池底で越冬できるように、最深部は40cm程度とする。
- ④ 中心池の大きさは、流入する湧水量によって決まりますので、少ない湧水量を有効に利用するため、池底を粘土張りにして浸透による損失を最小限にする。

2) どうすれば自然流下で水が流せるのか

下流側溝終末の排水門入り口は、ドジョウなどが棲めるように、水深を10～15cm程度確保する必要があります。一方、上流側溝も生息条件を確保するためにも、湧水を自然流下させるためにも、セキ上げが必要になります。

この条件から、次ページに示しておりますように、接続水路の勾配を試算した結果、1/400～1/1000にすればよいことがわかりました。

また、別添の横断図に示しておりますように、調節池に盛土をすることなく掘削するだけで、洪水調節機能に支障なく接続水路や中心池をつくれることもわかりました。

＊ ＊ セキ上げ水深及び水路勾配の検討 ＊ ＊

(ケース 1) 下流側溝の水深=10Cm、上流側溝の水深=10Cm とする場合

	上流側溝	下流側溝	落 差
敷高標高	5.0	0.0	
水 深	10.0	10.0	
水 位	15.0	10.0	5.0

上下流の接続水路の出入り口の損失を夫々 1Cm 合計 2Cm とすれば、有効落差 = 3Cm、上流から下流までの横断距離=32m ですから、概算勾配 = 3/3200、約 1/1000 となります。

(ケース 2) 下流側溝の水深=10Cm、上流側溝の水深=15Cm とする場合

	上流側溝	下流側溝	落 差
敷高標高	5.0	0.0	
水 深	15.0	10.0	
水 位	20.0	10.0	10.0
同様に、有効落差 = 8Cm			
概算勾配 = 8/3200 = 1/400			となります。

(ケース 3) 下流側溝の水深=15Cm、上流側溝の水深=10Cm とする場合

	上流側溝	下流側溝	落 差
敷高標高	5.0	0.0	
水 深	10.0	15.0	
水 位	15.0	15.0	0.0
この場合は、落差 = 0Cm、勾配 = 0となり流れません。			

(ケース 4) 下流側溝の水深=15Cm、上流側溝の水深=15Cm とする場合

	上流側溝	下流側溝	落 差
敷高標高	5.0	0.0	
水 深	15.0	15.0	
水 位	20.0	15.0	5.0
同様に、有効落差 = 3Cm			
概算勾配 = 3/3200、約 1/1000			となります。

3) 取入れ口はどのようにつくればよいのか

上流側溝にセキ上げブロックを設置し、流水をビオトープの方へ分流するために、側溝の壁をカットして、取入れ口をつくる必要があります。このために、側溝壁をどのくらいの幅でカットすればよいのか、その敷高はどうすればよいのかという問題がでてきます。

湧水量は、平均0.5リットル/秒で変動しており、最大で1リットル/秒ぐらいですが、その越流水深は、セキの水理計算により、約1~2Cmと推定できます。

上流側溝の水深を15Cmセキ上げる時、その水位は、EL20Cmとなりますから、取入れ口の敷高はEL18Cm位にすればよいこととなります。また、カット幅は、流れの安定を考慮して側溝と同じ30Cmにすればよいと考えます。

** 越流水深の計算 **

セキの越流水深を求めるため、次の水理公式と条件で計算しました。

$$Q = KCBH^{3/2} \quad \text{を变形して}$$

$$H = (Q/KCB)^{2/3} \quad \text{を得る}$$

ここに、Q:越流量 H:越流水深 B:越流幅
K、C:定数

(ケース1) B=0.3 (m) Q=0.001 (m³/s)
K=1.7 C=1.0 として、
H = 1.6 (Cm)

したがって、セキの越流水深は、約2Cmとなります。

(ケース2) B=0.3 (m) Q=0.0005 (m³/s)
K=1.7 C=1.0 として、
* H = 0.98 (Cm)

したがって、セキの越流水深は、約1Cmとなります。

4) ビオトープ中心池の大きさはどのくらいになるのか

中心池の湧水量が、0.5リットル/秒の時は0.5回の割合で入れ換える、1リットル/秒の時は1回の割合で入れ換える条件で、中心池に流入する時、中心池を平均水深30cmの円形とみなして、その面積を推計しました。

その結果、池の直径は約20m、池の面積は、約280平方メートルになりました。

なお、湧水量は、0.5リットル/秒以下の日も相当ありますので、調節池の中に浅井戸を掘るか、西部公園緑地事務所の厚意により再現されたハケの森の井戸を利用するかして、新鮮な水を補給する必要があります。

** 中心池の大きさの計算 **

中心池では、次の式がなりたちます。

$$\text{日当り流入量} = \text{蒸発量} + \text{浸透量} + \text{貯流量} * \text{交換回数}$$

これを数式で表わすと、次のようになります。

$$Q_i * 86400 / 1000 = ((e + d) / 1000 * \text{PAI} * R^2 + \text{PAI} * R^2 * H_m) * \text{ALP}$$

ここに、R : 中心池の半径 ALP : 交換率 PAI : 円周率
Q_i : 流入量 H_m : 最大水深 (0.3m)
e : 水面蒸発量 (5 mm / 日) d : 浸透量 (2 mm / 日)

整理すると、次の式がえられます。

$$R = \text{SQR} (89.6 * Q_i / \text{ALP})$$

この式を用いて、中心池の直径と池の面積が計算できます。

- (ケース 1) 交換率 = 0.5回/日、流入量 = 0.5 (1/s) の時、
中心池の直径 = 19m 池面積 = 282 平方m
- (ケース 2) 交換率 = 1.0回/日、流入量 = 1.0 (1/s) の時、
中心池の直径 = 19m 池面積 = 282 平方m

5) ビオトープの水理的な全体構想はどうなるか

これまでの検討結果を踏まえて、ビオトープを構成する取入れ口、上流側溝、中心池、接続水路、下流側溝などの一連の構成要素を湧水がどのように自然流下できるか横断的に追跡してみましょう。

まず、ビオトープ中心池の直径は20m、下流接続水路は台形断面とし、流量は、0.5および1.0リットル/秒の場合に、水路を流れる水深は約3cmとなります。

(計算条件)

水路勾配=1/500、水路断面 (底幅=20cm、法面勾配=1)

(計算結果)

流量 (l/s)	水深 (cm)	流速 (cm/s)
0.5	2.2	10
1.0	3.3	13
2.0	4.9	16

つぎに、下流側溝終末の水位は、EL10cmとし、接続水路の勾配は1/500として、下流から上流へ概略の水位を計算していくと、中心池の水位は、EL14cmとなり、上流側溝の水位は、EL=20cmとなります。

また、中心池の最深部は、EL-26cmとなります。

(計算結果)

下流側溝終末の水位 = EL 10 cm (水深=10 cm)

下流接続水路の延長は15mとし、
出入り口の損失を合計 1 cm とする

$$(10 + 1500 * 1 / 500 + 1 = 14)$$

中心池の水位 = EL 14 cm

分流セキの落差を4 cm とし、

越流セキの越流水深 2 cm とする

$$(14 + 4 + 2 = 20)$$

上流側溝の水位 = EL 20 cm (水深=15 cm)

ビオトープの水理的検討の結果

ビオトープ予定地の横断測量の結果

オアシス作りプロジェクト・オアシス学校 スタッフ

阿部正敏	江頭 輝	大和田陽一	梶原俊之	小西正泰
佐藤千恵	鈴木 昭	高木嘉雄	高橋利行	竹本久志
田中友和	鏑山英次	長嶋孝明	中川雅允	中田恭子
西沢宏之	橋本玲未	彦坂章子	彦坂和夫	平井正風
比留間和也	藤澤貴充	室田一治	吉田文紀	若林高子

・ 野川ほたる村	村 長	小 西 正 泰
・ //	事務局長	彦 坂 和 夫
・ オアシス学校	校 長	阿 部 正 敏
・ //	運営委員	吉 田 文 紀