

II-242 起伏の多い長大管路の送水時の異常圧力の発生について

日本鉄道建設公団新潟新幹線建設局

正会員 郡々木政一

1. まえがき

上越新幹線は日本でも有数の豪雪地帯を走行しており、雪に対する対策として温水循環による融雪消雪を行い高速列車の軌道を確保している。

この報告は消雪設備の中の、消雪用水を給水する取水設備における長大管路に発生した異常圧力について、その性状及び対策を述べるものである。

2. 取水設備の概要

取水設備は河川より取水を行い消雪基地へ送水する設備を持つ取水基地、取水基地から消雪基地への送水のための導水管、消雪基地において貯水槽への補給水の流入、停止を行う補給水弁がある。この報告の取水基地は、図-1に示すとおりNo.7基地からNo.15基地の9つの消雪基地を受け持ち、ほぼ中央に位置しNo.7基地側は上り勾配、No.15基地側は下り勾配の形状となっており、全基地要求時の送水量は $45 \text{ m}^3/\text{分}$ である。

導水管は、取水基地から末端の消雪基地まで線路に平行して埋設を主体にし伏設されているが、道路、河川部は高架橋に添架されており起伏の多い形状となっている。配管至は送水始点部で 60 cm 、末端にいくにつれて 35 cm と細くなっている。消雪基地の補給水弁は 150 A で減圧を行なう差流量弁と併設している。

3. 取水計画時の基本事項

取水計画の基本的事項は、(1)、大口至長大管路の充水、(2)、複数の消雪基地による小流量($2 \text{ m}^3/\text{分}$)から大流量($45 \text{ m}^3/\text{分}$)の範囲の送水流量、(3)、主く消雪基地が運転している時の送水時間となる断続運転。

(4)、無人運転とする自動制御、である。

4. 取水制御方式

管路充水については、急排空気弁を直線部 500 m 毎、かつ起伏部にも設置し作業をじん運に行なうこととした。取水ボンプの起動、停止は、消雪基地の貯水槽の水位により自動的に行なうこととし、送水流量の制御は、複数の取水要求パターンを4段階に手とし、送水流量を検知し必要水量以外の水はバイパス管を設け放流する吐出弁とバイパス弁の運動により行なうこととした。

5. 異常圧力の性状

実用に際し、導水管内の圧力異常による管の継目からの漏水、空気弁の破損があり、管内の圧力状況を調査した結果、異常圧力は運転開始時、停止時に発生し、流量増加減少時にも発生が見られた。

(1) 取水ボンプ運転開始時

(ア) No.7基地取水要求の場合(実揚程成高い側、図-2)

管内圧が低い場合は、一時的に流量が多くなり 230 km 付近で定常圧

$2.6 \text{ kg}/\text{cm}^2$ に対し $1 \sim 3.5 \text{ kg}/\text{cm}^2$ 、No.15基地では定常圧 $4 \text{ kg}/\text{cm}^2$ に対し

$\sim 9 \text{ kg}/\text{cm}^2$ の変動があった。管内圧が高い場合は、圧力変動は小さくなりNo.15基地では低い場合に較べて $3.5 \text{ kg}/\text{cm}^2$ 小さな値となっている。

(イ) No.15基地取水要求の場合(実揚程成低い側、図-3)

管内圧が低い場合は一時的に流量が多くなり、両末端部で異常圧力の発生があり、No.7基地付近で定常圧

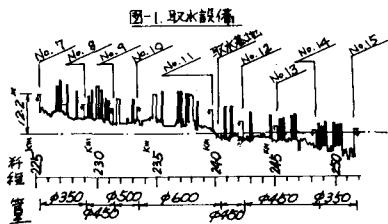


図-1. 取水設備

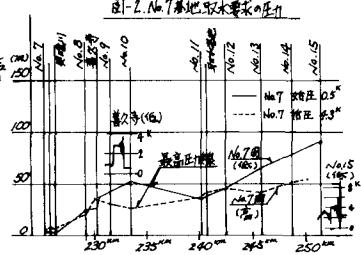


図-2. No.7基地取水要求の圧力

3 kg/cm^2 ～ $0 \sim 17 \text{ kg/cm}^2$ の異常圧が発生し、No.15 基地においても定常圧 1 kg/cm^2 に対し、 $0.8 \sim 9.5 \text{ kg/cm}^2$ の変動がある。管内圧が高い場合は No.7 基地で定常圧 3 kg/cm^2 に対して $1 \sim 6 \text{ kg/cm}^2$ の変動があるが、管内圧が低い場合に較べて約 10 kg/cm^2 低く、No.15 基地では圧力変動が少ない。また管内圧が低い場合、 226 km 附近添架部の空気弁による圧力異常が発生し約 28 kg/cm^2 であった。

(2) 取水ポンプ運転停止時

(ア) No.7 基地取水停止の場合 (実揚程が高い側)、図-4、図-5)

補給水弁の開速度を遅くするほど最高圧力は著しく小さくなり全間に及ぶ時分を 40 秒から 6 分にする 14 kg/cm^2 や 5 kg/cm^2 に低くなり圧力波の減衰も短くなる。周期は 30 ～ 40 秒と大きい。

(3) 取水ポンプの急停止時

全基地給水時ににおいて取水ポンプを急停止した場合取水ポンプ附近で 0.4 kg/cm^2 の負圧になり、再結合による圧力は 5 kg/cm^2 程度である。

以上のことをより異常圧発生の原因は、管内への空気吸込による空気漏れと弁の開速度であり、管内に空気漏れがある場合についてシェミュエート計算を行うと図-6 のとおりで、図-3 の異常圧は 230 km 附近に約 2 m の空気漏れで発生する。また補給水弁の全閉による異常圧は、No.7 を試算すると仮想速度 1070 m/sec 、管長 18.2 km 、往復時間 34 秒、圧力上昇 12 kg/cm^2 となり、ほぼ急閉塞に近いものであった。

6. 取水設備の改良 (図-7)

圧力異常の原因が解明され、送水方式を検討し、管内空気の吸込防止は小流量の充水用ポンプにより取水要求がない時は加压することとし、全体の送水方式は取水基地側で No.7 基地側と No.15 基地側の分歧部に調圧弁を設け、取水ポンプから調圧弁までを基準定圧区間とし、調圧弁より消音基地側と送水側定圧区間とし、送水側の圧力を検知し調圧弁により送水流量を調整し圧力を一定に保ち送水を行なうこととした。基準定圧区間の調整は、本管より放流管と設け本管圧調整弁を設置し、基準定圧区間の圧力を検知し、弁を作動させ放流により定圧を保持する。調圧弁は応答性のよい空気作動とした。

補給水弁の急閉は、断続タイマーを設置し緩閉塞とするよう 6 分以上の時間を持つこととした。

7 結論

改良後、再度管内圧を測定したが、異常圧の発生はなく十分な対応策であった。改良を終えて、管路の中の微少な空気漏れでも異常圧の発生を防ぐが、管路の伏設形状、運転方式に十分注意が必要である。弁の開速度は管路の形状により是数が変動することがあつたので、速さを目標とすべきである。また急閉空気弁は、ポンプ急停止に多量の空気を流入させ、管の負圧防上に効果が認められ、今後更にその性格を明らかにする必要がある。

図-3. No.15 基地取水要求の圧力

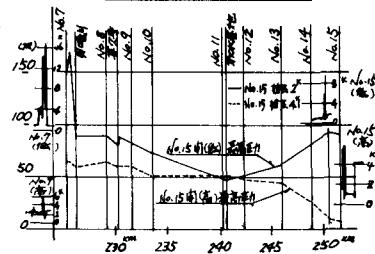


図-4. No.7 基地取水要求停止時の圧力

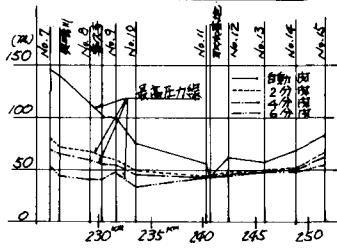


図-5. No.7 基地空気漏れ

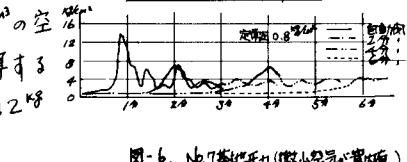


図-6. No.7 基地圧力 (微小空気漏れ)

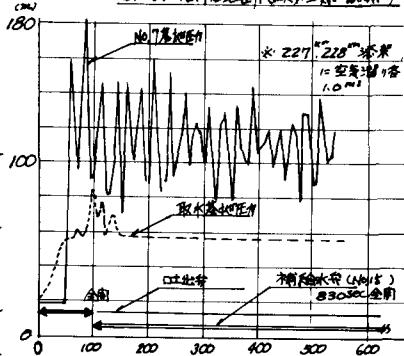


図-7. 取水基地圧力制御装置

