

第9章 直結増圧式給水

9. 1

定義

直結増圧式（以下「増圧式」という。）とは、中高層の建築物に対して、受水槽を介せず、給水管の途中に直結増圧式給水装置（以下「増圧装置」という。）を設置し、直結給水する方式をいう。

9. 2

適用範囲

増圧式で給水する場合の適用範囲は次のとおりとする。

9. 2. 1

対象地域

配水管の年間最小動水圧が、0.2MPa 以上を将来にわたって確保でき、口径 50 ミリメートル以上の配水管が布設されている地域とする。

ただし、口径 50 ミリメートル配水管の場合は管網が形成されていること。

9. 2. 2

対象除外建築物

1. ホテル等のように、一時に多量の水を必要とする建築物
2. 病院等のように、一定量の保安用水が必要な建築物
3. 24 時間営業等のように、断滅水による影響が大きい建築物
4. 有毒薬品を使用する工場等のように、逆流によって配水管の水を汚染するおそれのある建築物
5. 標高の高い地区で大規模な宅地開発地区等への給水の場合
6. その他、増圧式に適合しない建築物

9. 3

給水方式

給水方式は、増圧式及び直圧式と増圧式の併用方式の 2 方式とする。

ただし、併用方式の場合、直圧式は 2 階までとし、直圧式と増圧式の各系統は明確に区分し、両系統を連結してはならない。

(資料 1-5 参照)

9. 4 構 造	工事の設計及び施工に関して必要な要件は次のとおりとする。
9. 4. 1 給水管の口径	<ol style="list-style-type: none"> 配水管から分岐する給水管の口径は、20 ミリメートル以上 75 ミリメートル以下とし、原則として配水管口径より 2 口径小さいものとする。 増圧装置下流側の給水管は増圧装置口径と同口径以下とする。ただし、受水槽式からの改造工事については、各戸量水器までの増口径を認めるものとする。 管内流速は、原則として 2. 0m／s e c 以下とする。
9. 4. 2 量水器の設置	<ol style="list-style-type: none"> 各戸ごとに町の量水器（各戸量水器）を設置し、増圧装置上流側給水管に管理用の町の量水器（調査量水器）を設置できるボックス又は保護室を 1 個設置すること。しかし、上記によりがたき建築物は、増圧装置上流側給水管に町の量水器（親量水器）を 1 個設置すること。 量水器前後の配管及び量水器保護室は、「第 5 章水道量水器」に準ずること。
9. 4. 3 量水器の口径	<ol style="list-style-type: none"> 各戸ごとに設置する量水器の口径は、20ミリメートル以上とする。ただし、同時使用水量が少なく量水器の口径が13ミリメートルで水理計算が成り立つ場合はこの限りではない。 調査量水器及び親量水器1 個を設置する場合の量水器口径は、75 ミリメートル以下とする。
9. 4. 4 瞬間最大給水量	瞬間最大給水量は 530L／min 程度までとする。
9. 4. 5 増圧装置	<ol style="list-style-type: none"> 増圧装置は、日本水道協会規格「水道用直結加圧形ポンプユニット (JWWA B130)」の基準を満たすこと。

2. 吸込圧力が 0. 10MPa へ低下した場合は自動停止し、吸込圧力が 0. 13MPa に復帰した場合は自動復帰すること。
3. 増圧装置の設置台数は、1 建築物につき 1 台とする。
4. 敷地内に 2 棟以上の建築物があり、各棟に増圧装置を設置するときは、増圧装置間を相互に連絡させてはならない。
5. 吐出圧力は 0. 75MPa を上限とする。
6. 増圧装置の設置場所は、1 階又は地下 1 階部分とし、増圧装置の維持管理に必要なスペースが確保できる場所とする。
7. 前項 6 が困難な場合には、屋外に設置してもよい。ただし、凍結防止対策等を講じること。
8. 増圧装置を配水管より低い場所に設置する場合は、給水管を一度地上に上げ、空気弁を設置すること。
9. 増圧装置の口径は、増圧装置上流側に設置する量水器口径と同口径以下とする。
10. 増圧装置内に停滯水が生じない運転動作ができること。

9. 4. 6

逆流防止装置

1. 逆流防止装置は、原則として減圧式とし、増圧装置上流側に設置すること。
2. 逆流防止装置は、浸水のおそれがなく、定期点検等の保守作業に支障のない場所に設置すること。また、逃がし弁からの排水が目視できるように配置すること。

9. 4. 7

非常用直結給水栓

増圧装置の故障及び停電時の断水に備え、非常用直結給水栓（立水栓）を屋外に設置すること。（資料 1-5 参照）

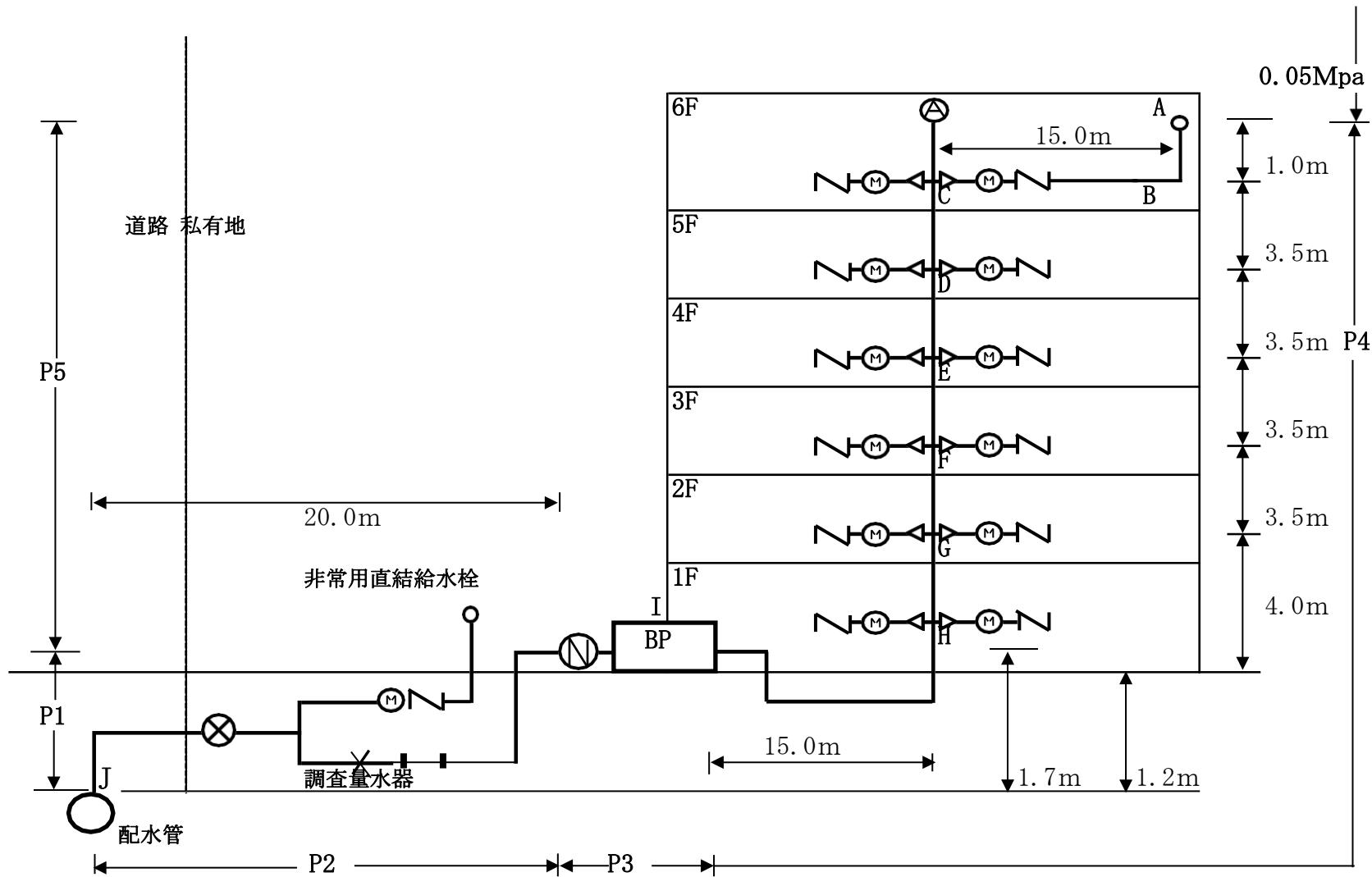
9. 4. 8

配 管

1. 共有の立ち上がり管には適切な位置に系統バルブ、最上部には逆止機能のないバルブと吸排気弁を設置すること。なおその設置高さは最高位給水栓よりも高い位置とすること。
2. 水撃防止及び凍結防止のための適切な措置を講じること。
- 3 逆流及び汚染のおそれがなく、停滯水が生じない構造にすること。
4. 各戸への流入圧力が適正圧力を越える場合は、各戸量水器の上流又は下流側に減圧弁を設置すること。
5. 増圧装置上流側及び下流側の配管の適切な位置に、仕切弁を設置すること。

9. 4. 9 警報装置	原則として警報装置を、故障の発見及び保安のために別途取り付けること(ブザー、ランプ及び故障時の連絡先プレート等)。
9. 5 受水槽式からの改造	既設の受水槽式からの改造は、本施工基準に適合する場合のみ認める。 (資料 1-5 参照)
9. 6 工事検査	工事検査は「第 10 章工事検査」に基づき行うものとする。 ただし、増圧装置の耐圧試験は除く。
9. 7 事前確認	直結増圧式給水の申込みをしようとするものは、あらかじめ「直結（3 階建・増圧）式給水事前協議書」（様式 1（1）、（2）、（3）、（5））及び水理計算書を提出し、回答を得なければならぬ。 工事申請の際には「直結増圧式給水装置に関する維持管理誓約書」（様式 1（5））を添付すること。 ただし、事前協議の内容と異なる場合は再協議すること。
9. 8 施設の維持管理	申込者は、給水装置工事申請の際に提出した「直結増圧式給水装置に関する維持管理誓約書」に基づき実施すること。
9. 9 図面の作成	図面作成にあたっては、2. 10. 2（表 2-10）の図示記号を使用すること。
9. 10 水理計算例	次頁に計算例を示す。

水理計算（例）
6階建（12戸）



増圧給水装置が必要とする給水（増圧）圧力は、次の計算式で算出すること。

$$P = P_1 + P_2 + P_3 + P_4 + P_5 + 0.05 \text{ Mpa} - P_0$$

P : 増圧給水装置が必要とする給水（増圧）圧力
 P1 : 配水管と増圧装置の高低差
 P2 : 減圧式逆流防止装置上流側の給水管等の摩擦損失水頭
 P3 : 減圧式逆流防止装置及び増圧給水装置の摩擦損失水頭
 P4 : 増圧装置下流側の給水管等の摩擦損失水頭
 P5 : 増圧装置と末端給水栓の高低差
 P0 : 設計水圧 0.2Mpa
 0.05Mpa : 末端給水栓の残圧

（または、瞬間湯沸器等の作動圧を含量水器末端給水器具で必要な圧力）

水理計算シート（上流側計算例）						器 具 換 算 表 (m)									損失水頭 (m)		
区間	口径 (mm)	流量 (・/min)	動水勾配 (0/00)	流速 (m/sec)	実長	給水栓	逆止弁	量水器	リングバルブ	止水栓 (埋設用)	サドル分水栓	小計×1. 1					
I~J	40	$19*12^{0.67}=100.4$	54	1.33	20.0		25.0	1		25.0	1	0.4	1	1.0	1	78.5	4.24
							25.0			25.0		0.4		1.0			

水理計算シート（下流側計算例）						器 具 換 算 表 (m)									損失水頭 (m)	
区間	口径 (mm)	流量 (・/min)	動水勾配 (0/00)	流速 (m/sec)	実長	給水栓	逆止弁	量水器	リングバルブ	スリース弁	その他	小計×1. 1				
A~B	13	12.0	228	1.51	1.0	3.0	1								4.4	1.00
						3.0										
B~C	20	12.0	33	0.64	15.0			8.0	1	11.0	1	8.0	1		46.2	1.52
								8.0		11.0		8.0				
C~D	40	$42*2^{0.33}=52.8$	18	0.7	3.5										3.9	0.07
D~E	40	$42*4^{0.33}=66.4$	26	0.88	3.5										3.9	0.10
E~F	40	$42*6^{0.33}=75.9$	33	1.01	3.5										3.9	0.13
F~G	40	$42*8^{0.33}=83.4$	39	1.11	3.5										3.9	0.15
G~H	40	$19*10^{0.67}=88.9$	44	1.18	3.5										3.9	0.17
H~I	40	$19*12^{0.67}=100.4$	54	1.33	15.0										16.5	0.89
総合計															86.4	4.03

給水圧力

$$P = P_1 + P_2 + P_3 + P_4 + P_5 + 0.05 - P_0$$

(単位 m)

P : 直結給水増圧装置による増加圧力	22. 47m
P₁ : 配水管と増圧装置の高低差	1. 7 m
P₂ : 減圧式逆流防止装置上流側の給水管等の摩擦損失水頭	4. 24m
P₃ : 減圧式逆流防止装置及び増圧給水装置の摩擦損失水頭 (メーカ資料から)	8. 5m
P₄ : 増圧装置下流側の給水管等の摩擦損失水頭	4. 03m
P₅ : 増圧装置と末端給水栓の高低差	19. 0m
P₀ : 設計水圧 0.2Mpa	20. 0m
0.05Mpa : 末端給水栓の残圧 (または、瞬間湯沸器等の作動圧を含量水器末端給水器具で必要な圧力)	5. 0m

給水管口径の決定

瞬間最大給水量 (集合住宅の場合) = 100. 40 / m i n

給水管口径を 40 ミリメートルとした場合、管内流速は

1. 33m / sec < 2. 0m / sec となり、給水管口径は、40 ミリメートルとする。

増圧装置吸込圧力の確認

$$P_0 - (P_1 + P_2)$$

$$= 20. 0m - (1. 7m + 4. 24m)$$

$$= 14. 06m$$

14. 06m ≥ 10. 0m (減圧式逆流防止装置上流側水圧)

よって、減圧式逆流防止装置を増圧装置上流側に設置した場合においても、増圧装置吸込圧力の確保が出来ることが確認できる。

増圧装置の選定

必要増加圧力 (ポンプ揚程) = 22. 47m

必要吐出 (瞬間最大給水量) = 100. 40 / m i n

以上の結果を満足し、過大とならないものをポンプメーカーの直結増圧給水装置選定図を用いて選定する。