東海第二発電所	工事計画審査資料
資料番号	補足-440-1 改7
提出年月日	平成30年7月6日

工事計画に係る補足説明資料

補足-440-1【竜巻への配慮が必要な施設の強度に関する説明書

の全般の補足説明】

平成 30 年 7 月

日本原子力発電株式会社

- I. はじめに
 - 1. 強度計算の方針に関する補足説明資料
 - 1.1 風力係数について
 - 1.2 強度計算時の施設の代表性について
 - 1.3 換気空調設備の竜巻の影響を考慮する施設について
 - 2. 竜巻より防護すべき施設を内包する施設の強度計算に関する補足説明資料
 - 2.1 鉄筋コンクリート部材の裏面剥離評価方法について
 - 2.2 コンクリートの裏面剥離に対する設備対策の評価手法について
 - 2.3 原子炉建屋大物搬入口扉の貫通評価について
 - 2.4 ブローアウトパネル開口部から侵入する風に対する対応方針について
 - 2.5 原子炉建屋外側ブローアウトパネルの飛び出し挙動について
 - 2.6 使用済燃料乾式貯蔵建屋の使用済燃料乾式貯蔵容器冷却性能について
 - 2.7 使用済燃料乾式貯蔵建屋壁面への車両の衝突影響について
 - 3. 海水ストレーナの強度計算に関する補足説明資料
 - 3.1 海水ストレーナの評価対象部位について
 - 4. 屋外の重大事故等対処設備の固縛装置の強度計算に関する補足説明資料
 - 4.1 固縛装置の設計における保守性について
 - 5. 主排気筒の強度計算に関する補足説明資料
 - 5.1 竜巻飛来物による構造欠損の想定箇所について
 - 6. ディーゼル発電機吸気口の強度計算に関する補足説明資料
 - 6.1 ディーゼル発電機吸気口の局部ばね定数及び局部応力の算出について
 - 7. 防護対策施設の強度計算に関する補足説明資料
 - 7.1 シャックルの許容限界について
 - 7.2 飛来物のオフセット衝突の影響について
 - 7.3 金網の設計裕度の考え方
 - 7.4 ワイヤロープの変形を考慮したネットシステムのたわみについて
 - 7.5 ワイヤロープの初期張力について
 - 7.6 補助金網の影響について

8. 排気管,放出管及びベント管の強度計算に関する補足説明資料

8.1 ディーゼル発電機排気管の許容応力について

: 今回ご説明分

I. はじめに

1. 概要

本補足説明資料は、以下の説明書についての内容を補足するものである。 本補足説明資料と添付書類との関連を表-1に示す。

・V-3-別添1 竜巻への配慮が必要な施設の強度に関する説明書

		工事計画祢付書類に徐わる禰足説明資料(竜巻)	該当祢付貨料
Ξ.	強庾	こ計算の方針に関する補足説明資料	
			Ⅴ-3-別添 1-1-2「残留熱除去系海水系ポンプの強度計算書」
			V-3-別添 1-1-3「残留熱除去系海水系ストレーナの強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-4「主排気筒の強度計算書」
			Ⅴ−3−別添 1−1−5「換気空調設備の強度計算書」
	- -	国土の老子(こ)	V -3-別添 1-1-6「ディーゼル発電機海水ポンプの強度計算書」
	I. I	JHNJJH 教ACC-JA・C	Ⅴ-3-別添 1-1-7「ディーゼル発電機海水ストレーナの強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-8「ディーゼル発電機吸気口の強度計算書」
			V -3-別添 1-1-9「配管および弁の強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-10-2「消音器の強度計算書」
			V-3-別添 1-1-10-3「排気管、放出管およびベント管の強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-2「残留熱除去系海水系ポンプの強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-3「残留熱除去系海水系ストレーナの強度計算書」
			Ⅴ−3−別添 1−1−5「換気空調設備の強度計算書」
	с -	弦 年 当 省 年 ら 本 当 か こ く こ ト	V -3-別添 1-1-6「ディーゼル発電機用海水ポンプの強度計算書」
	1.4	JH(人口) 社ますこうでは、JN(H(C)) JN(J) C)	Ⅴ-3-別添 1-1-7「ディーゼル発電機用海水ストレーナの強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-8「ディーゼル発電機吸気口の強度計算書」
			Ⅴ-3-別添 1-1-9「配管及び弁の強度計算書」
			V-3-別添1-1-10-3「排気管, 放出管及びベント管の強度計算書」
	1.3	換気空調設備の竜巻の影響を考慮する施設について	Ⅴ-3-別添 1-1-5「換気空調設備の強度計算書」

表-1 補足説明資料と添付資料との関連(1/4)

		工事計画添付書類に係わる補足説明資料(竜巻)	該当孫付資料
2.	竜浅	生より防護すべき施設を内包する施設の強度計算に関する補	已說明資料
	2. 1	鉄筋コンクリート部材の裏面剥離評価方法について	
	2.2 つい	コンクリートの裏面剥離に対する設備対策の評価手法にって	
	2. 3	原子炉建屋大物搬入口扉の貫通評価について	
	2.4	ブローアウトパネル開口部から侵入する風に対する対応方 針について	V-3-別添1-1-1「竜巻より防護すべき施設を内包する施設の強度計算書」
	2.5	原子炉建屋外側ブローアウトパネルの飛び出し挙動につい て	
	2.6	使用済燃料乾式貯蔵建屋の使用済燃料乾式貯蔵容器冷却性 能について	
	2.7	使用済燃料乾式貯蔵建屋壁面への車両の衝突影響について	

表-1 補足説明資料と添付資料との関連(2/4)

	表一1 補足説明	資料と添付資料との関連(3/4)
	工事計画添付書類に係わる補足説明資料(竜巻)	該当孫付資料
ы.	海水ストレーナの強度計算に関する補足説明資料	
	3.1 海水ストレーナの評価対象部位について	V-3-別添 1-1-3「残留熱除去系海水系ストレーナの強度計算書」 V-3-別添 1-1-7「ディーゼル発電機海水ストレーナの強度計算書」
4.	屋外の重大事故等対処設備の固縛装置の強度計算に関する補足説	明資料
	4.1 固縛装置の設計における保守性について	Ⅴ-3-別添 1-3「屋外重大事故等対処設備の固縛装置の強度計算の方針」
5.	主排気筒の強度計算に関する補足説明資料	
	5.1 竜巻飛来物による構造欠損の想定箇所について	Ⅴ-3-別添 1-1-4「主排気筒の強度計算書」
6.	ディーゼル発電機吸気口の強度計算に関する補足説明資料	
	6.1 ディーゼル発電機吸気口の局部ばね定数及び局部応力の 算出について	Ⅴ-3-別添 1-1-8「ディーゼル発電機吸気口の強度計算書」

-1 補足説明答約と統付答約との関連(3/4)

4、11日1月11日1日11日1日1日1日1日1日1日1日11日1日1日11日1日1日1日1日	
工事計画祢付書類に徐わる禰足説明資料(竜巻)	該当祢付貸料
<mark>防護対策施設</mark> の強度計算に関する補足説明資料	
7.1 シャックルの許容限界について	
7.2 飛来物のオフセット衝突の影響について	
7.3 金網の設計裕度の考え方	V −3−別添 1−2−1−1「防護ネットの強度計算書」
 7.4 ワイヤロープの変形を考慮したネットシステムのたわみ について 	V -3-別祢 1-2-1-2「防護鋼板の強皮計算書」 V -3-別添 1-2-1-3「架構の強度計算書」
7.5 ワイヤロープの初期張力について	
7.6 補助金網の影響について	
 排気管、放出管及びベント管の強度計算に関する補足説明資料	
8.1 ディーゼル発電機排気管の許容応力について	Ⅴ-3-別添 1-1-10-3「排気管,放出管及びベント管の強度計算書」

表-1 補足説明資料と添付資料との関連(4/4)

7.2 飛来物のオフセット衝突の影響について

1. 概要

本資料は、竜巻飛来物防護を目的とした防護ネットに関して、飛来物がオフセット衝突 した場合の影響について説明するものである。

2. 展開方向オフセット衝突時吸収エネルギ

飛来物が,防護ネットに対して展開方向オフセット位置で展開方向の金網交点列1列 と衝突した場合の展開方向の金網交点列1列の吸収エネルギ算出方法を以下に示す。

電力中央研究所報告書を参考に,飛来物が展開方向オフセット位置で展開方向の金網 交点列1列と衝突した場合の飛来物と金網の挙動を以下のように仮定する。

- ① 金網展開方向の交点列の張力は常に均一である。
- ② 衝突後の飛来物と金網は衝突点で一体となって推移する。
- ③ 最大変形時の金網全長は破断時展開方向金網長さとする。

以上の仮定から,破断時の金網の全長は飛来物の衝突位置によらず,破断時展開方向 金網長さで一定となり,最大変形時の衝突位置点 P'の軌跡は,図 2-1 のとおり楕円形 状となる。



図 2-1 展開方向の金網交点列1列の衝突点 P'の軌跡

金網は変位制御により評価可能であることから,図 2-2 に示す交点列の伸び率 ε_jを 0 から破断伸び率 ε_{cr}まで微小変形の積み重ねとして,徐々に変化させ,衝突点の移動量と 交点列の張力から吸収エネルギを算出する。ここで,破断伸び率 ε_{cr}は, V-3-別添 1-2-1-1「防護ネットの強度計算書」の「4.評価条件」のネット1目合い対角寸法 α とネット 1目合いの破断変位 a_sより,以下のとおり,求められる。

$$\varepsilon_{cr} = \frac{a_s}{a} = \frac{13.9}{56.6} = 0.25$$

図 2-2 展開方向オフセット衝突時の展開方向の金網交点列1列の変位挙動図

また,図 2-3 に展開方向に展開方向オフセット衝突した場合を想定した伸び率 ε_j時の金 網交点列1列の変形状態の模式図を示す。



図 2-3 展開方向オフセット衝突の交点列1列の変形状態の模式図

V-3-別添1-2-1-1「防護ネットの強度計算書」の「4. 評価条件」のネット1目合い対 角寸法 a, ネット1目合いの等価剛性 K とすると,展開方向の金網交点列1列の剛性 K_x, 展開方向の金網交点列1列の張力 T_iは以下のとおりとなる。

$$K_{x} = \frac{K}{L_{x}/a}$$
$$T_{j} = K_{x}L_{x}\varepsilon_{j} = \frac{K}{L_{x}/a}L_{x}\varepsilon_{j}$$

伸び率が $\epsilon_{j-1} \sim \epsilon_{j}$ 間で微小量だけ増加すると、衝突点の座標も (x_{j-1}, y_{j-1}) から (x_{j}, y_{j}) と微小量だけ移動し、x 方向変位 Δx_{j} , y 方向変位 Δy_{j} はそれぞれ $\Delta x_{j} = x_{j} - x_{j-1}$, $\Delta y_{j} = y_{j} - y_{j-1}$ となる。このとき、展開長を a:b で分割する点を衝突位置とし、伸び率 ϵ_{j} 時の衝突点の座標を (x_{j}, y_{j}) , A 点, B 点のたわみ角を θ_{Aj} , θ_{Bj} とすると、伸び率 ϵ_{j} 時の 展開方向の金網交点列 1 列の張力 T_{j} を x 方向成分と y 方向成分に分割でき、それぞれ x 方向反力 H_{j} , y 方向反力 V_{j} となる。よって、伸び率が $\epsilon_{j-1} \sim \epsilon_{j}$ 間で微小量だけ増加した際の吸収エネルギの増分 ΔW_{j} は、以下のとおりとなる。

$$H_{j} = T_{j} \cos \theta_{Aj} - T_{j} \cos \theta_{Bj}$$
$$V_{j} = T_{j} \sin \theta_{Aj} + T_{j} \sin \theta_{Bj}$$
$$\Delta W_{j} = \frac{1}{2} (H_{j-1} + H_{j}) \times \Delta x_{j} + \frac{1}{2} (V_{j-1} + V_{j}) \times \Delta y_{j}$$

以上より、1金網交点列の限界吸収エネルギは下式となる。

$$W = \sum_{j}^{\varepsilon_{cr}} \Delta W_{j}$$

展開長 4m の 40mm 目合金網の交点列に,中央衝突,展開方向 1/4 オフセット衝突(展開 方向オフセット長 1m) した場合の吸収エネルギを比較する。図 2-4 に交点列の伸び率に 対する吸収エネルギを示す。



図 2-4 展開方向オフセット衝突と中央衝突のエネルギ比較

展開方向オフセット衝突では,垂直方向から飛来物が衝突することから,伸び率が小さ な初期の段階では,垂直寄与分吸収エネルギが支配的である。伸び率0.1程度になると, 金網張力の分担から,衝突点は水平方向に移動し,徐々に水平寄与分の吸収エネルギが増 加していく。金網の張力の分担による衝突点の移動に飛来物が追従した場合,中央衝突時 と展開方向オフセット衝突時(垂直寄与分と水平寄与分の合計)は,いずれも同等(8.5kJ) となり,衝突点の違いによる吸収エネルギへの影響はないと考えられる。

また,図 2-5 に展開方向オフセット衝突位置の違いによる 40mm 目合交点列最終変位形 態及び飛来物が衝突後,停止するまでの軌跡を累積移動量として示す。



図 2-5 各衝突位置の 40mm 目合交点最終変形図

金網中央からの衝突点までの距離(以下,展開方向オフセット長)が大きくなると,交 点列の最終形状は次第に直角三角形に近づき,さらに,展開方向オフセット長が大きくな ると,衝突点の軌跡が支持部の外に飛び出したり,架台と衝突することが考えられるため, 飛来物が防護対象施設に衝突することはないと考えられる。よって,展開方向オフセット 評価では,交点列の最終形状が直角三角形となる衝突位置(限界オフセット)までを検討 範囲とする。

表 2-1 に各展開方向オフセット長の 40mm 目合 1 交点列の最大吸収エネルギと累積移動 量を示す。

展開方向オフセット長	1 交点列最大吸収エネルギ	累積移動量
(m)	(kJ)	(m)
0.000	8.5	1.486
1.000	8.5	1.330
1.289	8.5	1.227

表 2-1 展開方向オフセット衝突時の応答値一覧(40mm 目合)

以上より, 飛来物の展開方向オフセット衝突時の最大吸収エネルギは中央衝突時と同 等となるため, 展開方向オフセット衝突時の影響はないと判断している。

3. 展開直角方向オフセット衝突時吸収エネルギ

飛来物が,防護ネットに対して展開直角方向オフセット位置で金網と衝突した場合の 吸収エネルギ算出方法を以下に示す。

電力中央研究所報告書を参考に, 飛来物の衝突位置を, 中央衝突以外に展開直角方向オフセット衝突位置を以下のとおり設定し, 金網(展開方向4m×展開直角方向3m)の吸収 エネルギを算出する。

① 中央

② 展開直角方向 1/4 オフセット(展開直角方向オフセット長 0.75m)

図 2-6 に上記の 2 種類の衝突位置図を示す。



図 2-6 展開直角方向オフセット衝突位置図

図 2-6 に示すとおり、衝突位置で金網が最も大きく変形し、そこからネット端部までの 間を段階的に減少していくとすると、目合い列1列ごとの吸収エネルギはV-3-別添1-2-1-1「防護ネットの強度計算書」の「3.4(1)吸収エネルギ評価」に示す以下の式により求 められる。

$$E_i = 2K_x \delta_i^2 - K_x L_x \left(\sqrt{4\delta_i^2 + L_x^2} - L_x \right)$$

ここで、E_i:i番目の列におけるネットの吸収可能なエネルギ

K_x: ネット1 目合いの展開方向の1 列の等価剛性

(「2. 展開方向オフセット衝突時吸収エネルギ」に示す。)

Lx:ネット展開方向寸法(4m)

δ::i番目の列における金網変形量

上式より,図 2-7 に各衝突位置における金網変形量及び吸収エネルギ分布を,表 2-2 に 金網1枚分の吸収エネルギ量を示す。



図 2-7 展開直角方向オフセットでの各衝突位置における 金網変形量及び吸収エネルギ分布図

衝突位置	吸収エネルギ (kJ)		
① 中央	111.8		
② 展開直角方向 1/4 オフセット	111. 9		

表 2-2 展開直角方向オフセット衝突時の吸収エネルギ量(40mm 目合)

図 2-7 及び表 2-2 のとおり,展開直角方向オフセット衝突時の最大吸収エネルギは中 央衝突時とほぼ同等となるため,展開直角方向オフセット衝突時の影響はないと判断し ている。

3. オフセット衝突時の衝撃荷重

衝撃荷重 Faについては、下式により算出している。

$$F_{a} = \frac{4 \cdot m \cdot V_{1}^{2}}{3 \cdot \delta}$$

上式より,衝撃荷重F_aは防護ネットのたわみ量δに反比例していることが分かる。 同じ飛来物の中央衝突とオフセット衝突を比較する場合,表 2-1 から,防護ネットの累 積移動量(たわみ量)はオフセット衝突の方が短く衝撃荷重が大きくなることから,オフ セット衝突における衝撃荷重の増加率は,下式により算出できる。

衝撃荷重の増加率 = (中央衝突時の累積移動量) / (オフセット衝突時の累積移動量)

= 1.486 / 1.227

= 1.211

よって、上式により算出される荷重を 1.22 倍することで、オフセット衝突を考慮した 補正を行う。

以上

7.3 金網の設計裕度の考え方

1. 概要

本資料は、竜巻飛来物防護を目的とした高強度金網の設計裕度に関して、金網の耐衝撃 性能評価に用いる機械的特性値の設定の考え方について説明するものである。

2. 金網の機械的特性値

高強度金網の耐衝撃性能評価に用いる機械的特性値は,金網の交点引張試験から算定 している。

金網(40mm 目合い)の交点引張試験結果(全15 データ)を図 2-1 に示す。

また,図 2-1 より算出した金網の等価剛性,破断伸び量,破断荷重の平均値及び変動 係数を表 2-1 に示す。

表 2-1 より,金網の等価剛性,破断伸び量,破断荷重の変動係数は,全て 0.05 未満 であり,金網の交点引張試験結果はバラツキの少ない結果となっている。



図 2-1 金網の交点引張試験結果

	等価剛性	破断伸び量	破断荷重
	(kN/m)	(mm)	(kN)
平均值	1239	13.9	17.2
変動係数	0.0471	0.0371	0.0117

表 2-1 金網の交点引張試験結果の平均値及び変動係数

3. 耐衝撃性能評価に用いる機械的特性値

高強度金網の耐衝撃性能評価(吸収エネルギ,たわみ量及び衝撃荷重等)について は、評価に用いる機械的特性値によっては、評価項目毎に安全裕度への寄与が相反する ケースがあることを認識している。

そのため、高強度金網の設計では、予め、想定される設計飛来物に対して、十分余裕 のある設計(吸収エネルギ,たわみ量及び衝撃荷重等)とすることで、システム全体と して成立するようにしている。

したがって、高強度金網の耐衝撃性能評価に用いる機械的特性値には、バラツキの少ないデータが得られている金網の交点引張試験の全データの平均値(表 3-1)を用いる ことが現実的であると判断している。

等価剛性	破断伸び量	破断荷重
(kN/m)	(mm)	(kN)
1239	13.9	17.2

表 3-1 強度計算に用いた金網交点諸元

7.4 ワイヤロープの変形を考慮したネットシステムのたわみについて

1. 概要

防護ネットはネット本体の変形の他,防護ネット周辺を固定するワイヤロープの変形 によってもたわみが生じる。そのためネットシステムのたわみ量の評価では,ワイヤロ ープのたわみ量を考慮した評価を行うこととしている。

本資料は、その評価手法及び電中研試験結果との比較について説明するものである。

2. 評価手法の妥当性確認に用いる試験条件及び結果

ワイヤロープのたわみ量を考慮した評価手法が妥当であることを確認するため、比較 対象とする試験条件及び結果を表 2-1 に,試験概要図を図 2-1 に示す。

	項目	条件及び結果	
		40mm目合い金網	
	ネット構成	2.5m(展開方向長さ)×2.15m(展開直角方向長さ):2枚	
		2.15m(展開方向長さ)×2.5m(展開直角方向長さ):1枚(補助)	
	ワイヤロープ全長	9. 3m	
条件	古丁市	角形鋼管	
	洛下初	(先端形状:250×250×t4.5mm)	
	落下物質量	1133kg	
	衝突位置	中央	
	落下高さ	9. Om	
結	ネット最大変位	1.04m	
果	総吸収エネルギ	112kJ	

表2-1 試験条件及び結果一覧



表 2-1 及び図 2-1 に示す試験に対し,電中研評価手法を用いたネット本体のたわみ量 に加え,ワイヤロープのたわみ量を考慮したネットシステムのたわみ量を算出し,試験 結果との比較評価を行う。

ワイヤロープたわみ量を考慮したネットシステムのたわみ量
 電中研報告書にて報告されている試験体サイズを図 3-1 に示す。



図 3-1 試験体サイズ

ワイヤロープのたわみ量を考慮したネットシステムのたわみ量は、V-3-別添 1-2-1-1 「防護ネットの強度計算書」(以下「V-3-別添 1-2-1-1」という。)の「3.5(3)たわみ 評価」に示す評価フローに基づき評価を実施する。たわみ評価のフローを図 3-2 に示 す。



図 3-2 たわみ評価の評価フロー

たわみ評価においては、V-3-別添1-2-1-1の「3.4(1)吸収エネルギ評価」に示す吸 収エネルギ算出モデルを用い、飛来物の運動エネルギ、風圧力による荷重、自重及び上 載荷重によるエネルギを吸収するために必要となるネットのたわみ量を導出する。ま た、ワイヤロープ張力に応じたワイヤロープのたわみ量についても導出する。

ワイヤロープのたわみ量を考慮したネットシステムのたわみ量を算出する上で以下の 条件を仮定する。

- ワイヤロープのたわみ量は、飛来物の衝撃荷重並びに自重及び上載荷重による荷 重によりワイヤロープに等分布荷重が発生する。
- ② ワイヤロープに発生する張力及びワイヤロープの引張試験結果(荷重-ひずみ曲線)から変形後のワイヤロープ長さを求める。
- ③ ワイヤロープは放物線状に変形する。
- 3.1 ネットシステムのたわみ量評価

電中研報告書に従い,まずはネットのたわみ量δを算出する。ネットのたわみ量δについては, V-3-別添1-2-1-1の「3.5(3)たわみ評価」で示す以下の式より,ネットの変位量と吸収エネルギの関係から算出する。

$$E_i = 2K_x \delta_i^2 - K_x L_x \left(\sqrt{4\delta_i^2 + L_x^2} - L_x \right)$$

7 - 4 - 3

$$\sum_{i=1}^{N_{\mathcal{Y}}} E_i = E_t$$

とすることで、飛来物の運動エネルギに応じたたわみ量 δ を算出することができ、表 2-1 に示す試験の運動エネルギ 112kJ を吸収するためのネットのたわみ量 δ の算出値は 0.9m となる。

次に各ワイヤロープの張力を算出する。

ネットが受ける衝撃荷重は、V-3-別添 1-2-1-1の「3.5(2)破断評価」に示す以下の 式より、ネットのたわみ量と飛来物の運動エネルギから算出する。

$$F_a = \frac{8E_t}{3 \cdot \delta}$$

ここで、オフセット衝突による衝撃荷重による衝撃荷重の増加分による係数1.22を考慮し、衝撃荷重の最大値Fa'は、

$$F'_a = F_a \times 1.22$$

よって,運動エネルギ 112kJ がネットに作用した際の衝撃荷重は 409kN となる。ネット展開方向にかかる張力は, V-3-別添 1-2-1-1 の「3.5(2) 破断評価」に示す以下の式より,ネットのたわみ角とネットが受ける衝撃荷重から算出する。

$$T' = \frac{F_a'}{2\sin\theta}$$

たわみ角θは以下の式で求められ,

$$\theta = \tan^{-1} \frac{2\delta}{L_x}$$

ネット展開方向にかかる張力 T'は,350kN となる。

そこから、ワイヤロープは、ネット展開方向1辺とネット展開直角方向1辺を1本のワ イヤロープでL字形に設置し、このワイヤロープと対称に設置したワイヤロープとの合 計2本でネットを支持することにより、展開方向及び展開直角方向の各辺のワイヤロー プが結合されていることから張力が一定となるため、ワイヤロープ1本が負担する張力 はT'/2と設定する。また、第2-1表で示す試験ではネットを2枚と、補助ネットを1 枚重ねて設置しているため、補助ネットを支持しているワイヤロープに発生する張力 T_1 'は以下の式より、

$$T_1' = \frac{F_a'}{4\sin\theta} \cdot \left(\frac{1.5}{1.5+1}\right)$$

補助ネットを支持しているワイヤロープ1本あたりの張力は105kNとなる。

補助ネットを支持しているワイヤロープ1本あたりの張力(105kN)を用い,表 3-1 に 諸元を示すワイヤロープに張力(105kN)が負荷されたとき,図 3-2 の引張試験結果よ り,ひずみは0.0065 と求められる。

			-
	仕様	径	破断荷重
		1	(kN)
ワイヤロープ	7×7)16	165 ^(注 1)

表 3-1 ワイヤロープの諸元

(注1)JIS G 3549の破断強度



ワイヤロープはネット長辺側と短辺側が結合されており、その発生張力は均一である と考えられる。したがって、変形後のワイヤロープー本あたりの全長 S_tは、ワイヤロー プの一本あたりの全長 (9.3/2=4.65m) が変形するものと考えられ、以下のとおり算出さ れる。

 $S_t = 4.65 (m) \times 1.0065$

=4.68(m)

また,飛来物の衝突によりワイヤロープが放物線上に変形すると図 3-3 のとおりとなり,変形後のワイヤロープ長さSは放物線の弦長の式を用いて以下のとおり表される。



図 3-3 ワイヤロープ変形図

ここで、長さ $L_x(2.5m)$ のワイヤロープのたわみ量を δ_{wx} 、長さ $L_y(2.15m)$ のワイヤロー プのたわみ量を δ_{wy} とすると、長さ L_x のワイヤロープの変形後の長さ S_x と長さ L_y のワイ ヤロープの変形後の長さ S_y の合計が S_t となることから、

$$S_{t} = \frac{1}{2}\sqrt{L_{x}^{2} + 16\delta_{wx}^{2}} + \frac{L_{x}^{2}}{8\delta_{wx}}\ln\left(\frac{4\delta_{wx} + \sqrt{L_{x}^{2} + 16\delta_{wx}^{2}}}{L_{x}}\right)$$
$$+ \frac{1}{2}\sqrt{L_{y}^{2} + 16\delta_{wy}^{2}} + \frac{L_{y}^{2}}{8\delta_{wy}}\ln\left(\frac{4\delta_{wy} + \sqrt{L_{y}^{2} + 16\delta_{wy}^{2}}}{L_{y}}\right)$$
$$4.68 = \frac{1}{2}\sqrt{L_{x}^{2} + 16\delta_{wx}^{2}} + \frac{L_{x}^{2}}{8\delta_{wx}}\ln\left(\frac{4\delta_{wx} + \sqrt{L_{x}^{2} + 16\delta_{wx}^{2}}}{L_{x}}\right)$$
$$+ \frac{1}{2}\sqrt{L_{y}^{2} + 16\delta_{wy}^{2}} + \frac{L_{y}^{2}}{8\delta_{wy}}\ln\left(\frac{4\delta_{wy} + \sqrt{L_{y}^{2} + 16\delta_{wy}^{2}}}{L_{y}}\right) \cdot \cdot \cdot 1$$

と表される。

一方,ワイヤロープたわみ量を考慮したネットシステムのたわみ量は,図 3-4の とおり表される。 ここで、ネットのたわみ量 $\delta = 0.9m$ は決まっているため、三平方の定理より、長さ L_x のワイヤロープの変形後の長さ $S_x = 1.54m$ 、長さ L_y のワイヤロープの変形後の長さ $S_y = 1.40m$ と算出される。



図 3-4 たわみ量の足し合わせ

図 3-4 より、ネット本体のたわみ量とワイヤロープのたわみ量を足し合わせたネット システムのたわみ量 δ_x 及び δ_y はそれぞれ

$$\delta_{x} = \sqrt{\left(\delta_{wy} + 1.54\right)^{2} - \left(\frac{L_{x}}{2}\right)^{2}}$$
$$= \sqrt{\left(\delta_{wy} + 1.54\right)^{2} - \left(\frac{2.5}{2}\right)^{2}} \cdot \cdot \cdot (2)$$
$$\delta_{y} = \sqrt{\left(\delta_{wx} + 1.40\right)^{2} - \left(\frac{L_{y}}{2}\right)^{2}}$$
$$= \sqrt{\left(\delta_{wx} + 1.40\right)^{2} - \left(\frac{2.15}{2}\right)^{2}} \cdot \cdot \cdot (3)$$

と算出され、 δ_x 及び δ_y は双方とも同じネットシステムのたわみ量であり、等しいことから

$$\sqrt{\left(\delta_{wy}+1.54\right)^2-\left(\frac{2.5}{2}\right)^2}=\sqrt{\left(\delta_{wx}+1.40\right)^2-\left(\frac{2.15}{2}\right)^2} \cdot \cdot \cdot (4)$$

と表される。

以上より、①式と④式を連立して解くことで δ_{wx} 及び δ_{wy} を導出することができ、それぞれの値は、

 $\delta_{wx}=0.12m$

 $\delta_{wy} = 0.11 \text{m}$

と算出される。よって、ネット本体のたわみ量とワイヤロープのたわみ量を足し合わせ たネットシステムのたわみ量は、②式及び③式を用い、

$$\delta_x = \sqrt{(0.11 + 1.54)^2 - \left(\frac{2.5}{2}\right)^2} = 1.08m$$
$$\delta_y = \sqrt{(0.12 + 1.40)^2 - \left(\frac{2.15}{2}\right)^2} = 1.08m$$
$$\delta_x = \delta_y = 1.08m$$

と算出される。

4. 試験における実測値との比較

ワイヤロープのたわみを含むネットシステムのたわみ量の試験における実測値と計測 値との比較を以下に示す。

試験条件を表 4-1 に、また、実測値との比較を表 4-2 に示す。

ケース	ネット 枚数 (枚)	ネット サイズ** (m)	落下物	落下物 質量 (kg)	衝突 位置	落下 高さ (m)	エネルギ (kJ)
1	2 (補助 1 枚)	2. 5×2 . 15 (2. 15×2 . 5)	角形鋼管 (先端形状: 250×250×t4.5mm)	1133	中央	9.0	112

表 4-1 電中研試験一覧

※寸法については、(展開方向長さ)×(展開直角方向長さ)の順

ケース	ネットシステムのたわみ量	
	計算値	実測値
	(m)	(m)
1	1.08	1.01

表 4-2 電中研試験におけるたわみ量の実測値と計算値の比較

表 4-2 より, ワイヤロープのたわみを含むネットシステムのたわみ量は「実測値<計 算値」であり,実測値にはネット,ワイヤロープ及び緩衝装置の変形によるたわみ量が 含まれている。

したがって、本評価によりネットシステムのたわみ量を安全側に評価可能であること が確認された。

5. 実機設備への展開

本評価は、電中研報告書に記載の2.5m×2.15mの試験体に対して実施したものである が、以下の観点から実機ネットに対しても適用可能と判断している。

5.1 ネットサイズ

本評価では、ネットシステムの仕様に応じて、飛来物捕捉時の衝撃荷重に基づくワイ ヤロープ張力が算定可能であり、それに応じたワイヤロープのたわみ量を算出できる。 以上より、本評価はネットサイズの影響が考慮されていると判断している。 7.5 ワイヤロープの初期張力について

1. 防護ネットの構造概要

防護ネットのうちネットは、ネット端部の網目を縫うように通したワイヤロープによ り支持し、ワイヤロープは鋼製枠の四隅に設置した接続用の治具にて支持する。ワイヤ ロープ端部は、ターンバックル又はシャックルを鋼製枠に設置した取付けプレートに接 続する。

ワイヤロープは、ネット展開方向と平行に配置されるワイヤロープと、ネット展開直 角方向と平行に配置されるワイヤロープが接合されていることから、ワイヤロープの張 力が均一に発生する構造となっており、ワイヤロープはネットの四隅の接続用の治具で 支持される。また、ワイヤロープは、ネットの自重による平常時のたわみが大きくなら ないように、初期張力をかけ、トルク管理を行う。

防護ネットの概要図を図 1-1 に示す。



図 1-1 防護ネット概要図

2. ワイヤロープの初期張力について

ワイヤロープの初期張力については、電力中央研究所の試験時に測定しており、図 2-1 に示すワイヤロープ端部のターンバックルにひずみゲージを取り付けて、軸力を出力 することでワイヤロープの初期張力を測定した。なお、ターンバックルの締め付けトル ク値は 30N・m である。



図 2-1 ひずみゲージ付きターンバックルの設置状況

電力中央研究所での40mm 目合い金網を使用した防護ネットのワイヤロープの初期張 力の測定結果の平均値と最大値を表 2-1 に示す。

测学体示	初期張力 (kN)		
侧处固则	平均值	最大値	
ターンバックル	2.5	5.0	

表 2-1 ワイヤロープ初期張力の最大値

3. ワイヤロープに作用する張力と許容荷重との比較

ワイヤロープに作用する初期張力は最大でも5kNであり、V-3-別添1-2-1-1「防護ネットの強度計算書」の表5-11~15に示す防護ネットに飛来物が衝突した際にワイヤロープに発生する張力T₁'と比べて十分に小さいことから,評価結果に大きな影響を及ぼすものではない。表 3-1 にワイヤロープに作用する張力と許容荷重の比較を示す。

	張力			許容荷重	
ネット	初期張力	T1' *	合計	Р	
	(kN)	(kN)	(kN)	(kN)	
非常用ディーゼル発電機室	5	119	124	132	
ルーフベントファン					
中央制御室換気系冷凍機	5	89	94	132	
海水ポンプエリア	5	85	90	132	
原子炉建屋外側ブローアウ	5	124	129	100	
トパネル				132	
使用済燃料乾式貯蔵容器	5	123	128	132	

表 3-1 ワイヤロープに作用する張力と許容荷重との比較

※各防護対策施設おける最大のT1'を記載

7.6 補助金網の影響について

1. 概要

防護ネットは,40mm ネット(主金網)2枚及び40mm ネット(補助金網)1枚の計3枚 で構成することを基本構造としている。

補助金網は,金網の耐衝撃性能向上を目的に設置しているが,飛来物が防護ネットに衝 突した際には,飛来物の受け止めに寄与することが予想されているため,その影響につい て検討した。

2. 防護ネットについて

防護ネットの構造図を図1に示す。



図1 防護ネットの構造図

図1より,上段のワイヤロープには主金網と補助金網の2枚の金網を支持しており, 下段のワイヤロープは主金網1枚を支持していることが分かる。電力中央研究所の報告 書(015502)では,上記の防護ネットに対し飛来物の落下試験を実施し,2本のワイヤ ロープに発生する張力を計測している。ワイヤ張力時刻歴の試験結果を図2に示す。



図2より、上段のワイヤロープは下段のワイヤロープと比較すると約1.5倍の張力が 発生していることがわかる。

このことから,補助金網がありとなしの防護ネットにおけるたわみ量を一定とした場合,それぞれの補助金網ワイヤロープに発生する張力の関係は表1のようになる。

	補助金網あり	補助金網なし			
上段のワイヤロープ	1.5T	1. OT			
下段のワイヤロープ	1. OT	1. OT			

表1 ワイヤロープ張力

また, 張力 T と吸収エネルギーEの関係は, 次式から比例関係であることが分かる。

$$T = \frac{F}{2 \cdot \sin \theta} \quad \cdot \quad \cdot \quad 0$$
$$F = \frac{8}{3 \cdot \delta} E \quad \cdot \quad \cdot \quad 2$$

①および②から

$$T = \frac{1}{2 \cdot \sin \theta} \cdot \frac{8}{3 \cdot \delta} \cdot E = \alpha E$$

$$\Xi \equiv \overline{C}, \quad \alpha = \frac{1}{2 \cdot \sin \theta} \cdot \frac{8}{3 \cdot \delta} \succeq \overline{T} \equiv_{\circ}$$

以上から、補助金網の有無による吸収エネルギー量を表2に示す。

	補助金網あり	補助金網なし
主金網+補助金網	1.5E	1.0E
主金網のみ	1.0E	1.0E

表2 補助金網の有無による吸収エネルギー量

表2から、上段の主金網と補助金網の組み合わせは、下段の主金網に比べ1.5倍のエ ネルギーを吸収していることとなり、主金網は1.0枚分以上のエネルギーを吸収できな いことから、補助金網は主金網0.5枚分のエネルギーを吸収していることなる。

3. ネット性能評価における補助金網の考慮

補助金網が防護ネットの評価に与える影響について検討した。電中研での試験結果から、補助金網を支持しているワイヤロープには補助金網が設置されていないワイヤロー プに比べ約1.5倍の張力が発生している。ワイヤロープの張力は金網張力が伝達した荷 重であり、金網のたわみ量に変化がないとすると、一枚目の主金網と補助金網の合計の 吸収エネルギーは二枚目の主金網の1.5倍生じていると考えられる。このことから、補助金網は主金網0.5枚分として評価に考慮することとする。

具体的には、防護ネットの剛性を算出する際に、主金網の枚数に0.5を加えることで、補助金網を考慮した評価とする。

以 上